Finanziato dall'Unione europea NextGenerationEU

FSC Fondo per lo Sviluppo e la Coesione

REGIONE CALABRIA

INVITALIA

SACAL SOCIETA' AEROPORTUALE CALABRESE

ENAC ENTE NAZIONALE PER L'AVIAZIONE CIVILE

Comune di Lamezia Terme

Comune di Gizzeria

Agenzia per la Coesione Territoriale

Presidenza del Consiglio dei Ministri – Ministro per gli Affari Europei, il Sud, le Politiche di Coesione e il PNRR

MINISTERO DELL'INTERNO

Ministero dell'Ambiente e della Sicurezza Energetica

MEF Ministero dell'Economia e delle Finanze

Mims Ministero delle infrastrutture e della mobilità sostenibili

Ministero delle Infrastrutture e dei Trasporti

MINISTERO DEL TURISMO REPUBBLICA ITALIANA

SACAL

Società Aeroportuale Calabrese
Crotone, Lamezia Terme, Reggio Calabria

A.U. - Accountable Manager: Marco FRANCHINI
Post Holder Progettazione : ing. Stefania RAIMONDO
Post Holder Manutenzione: ing. Filippo MALAFARINA
Post Holder Terminal: dott.ssa Sabrina MILETO
RUP: Ing. Matteo MASTROIANNI
RSPP SACAL - EX D.LGS 81/08 :dott. Cristian RASO

RIQUALIFICA AMBIENTALE DELLA FASCIA NORD DELL'AEROPORTO CON REALIZZAZIONE DI PISTA CICLABILE PER LA VALORIZZAZIONE ECOSOSTENIBILE DELLA FASCIA COSTIERA (POLO DELLA VELA) E DEL LAGO LA VOTA

CIG: A0159668F5 CUP: H81D2200009002

Ambito di intervento: Trasporti e mobilità sostenibili – Fondi CIS scheda L05

PROGETTO ESECUTIVO

OPERE STRUTTURALI - OS4 STRUTTURE STAZIONE ECOLOGICA AEROPORTO
Relazione geotecnica e sulle fondazioni

PROGETTISTI:

Mandataria

HYpro srl

Mandanti

CORFONE + PARTNERS studios for urban architecture
Ph.D. Arch. Cesare CORFONE

SGMadeo
Archeol. Simone Giosuè MADEO

TEAM DI LAVORO

Responsabile progettazione opere infrastrutturali V.02: **Ing. Michele SISINNO**

Responsabile progettazione opere strutturali S.04 - Resp.ITACA: **Ing. Maurizio CARUSO**

Responsabile progettazione opere impiantistiche IB.04: **Ing. Raffaele CIARDULLO**

Responsabile progettazione interventi naturalistici e paesaggistici P.01: **Arch. Cesare CORFONE**

Responsabile progettazione edile E.19 e E.20: **Arch. Cesare CORFONE**

Archeologo: **Archeol. Simone Giosuè MADEO**

Geologo: **Geol. Giuseppe CERCHIARO**

Direttore operativo Geologia: **Geol. Giovanni DE FAZIO**

Coordinatore per la sicurezza in fase di Progettazione:
Ing. Roberto NUCCI

Progettista e responsabile integrazioni e prestazioni specialistiche:
Ing. Daniele NUCCI

ORDINE INGEGNERI COSENZA – Ingegnere DANIELE NUCCI – Laurea Specialistica – Sezione: A n. 6183 – Settore Civile Ambientale

COMMITTENTE

S.A.CAL. S.p.A
Società Aeroportuale Calabrese
Via Aeroporto - 88046 Lamezia terme(CZ) ITALIA
Tel +39 0968-414212

PH Progettazione

Ing. Stefania RAIMONDO

PH Manutenzione

Ing. Filippo MALAFARINA

RESPONSABILE UNICO DEL PROCEDIMENTO

Ing. Matteo MASTROIANNI

Approvazione ENAC

Approvazione ENTI

CODICE ELABORATO: PE_OS_04_REL_01_B

SCALA:

REV.	DATA	DESCRIZIONE	REDATTO	VERIFICATO	APPROVATO
00	Luglio 2025	PRIMA EMISSIONE	A. Voci	M. Caruso	D. Nucci
01	Luglio 2025	SECONDA EMISSIONE	A. Voci	M. Caruso	D. Nucci

INDICE

1 PREMESSA 3
1.1 Descrizione dell'opera 3
2 NORMATIVA DI RIFERIMENTO 3
3 MATERIALI 4
3.1 Calcestruzzi 4
3.2 Acciaio per armatura lenta 5
3.3 Legno 5
4 CARATTERISTICHE GEOTECNICHE DEI TERRENI 5
5 ANALISI DEI CARICHI 6
6 COMBINAZIONI DI CARICO 13
7 MODELLAZIONE STRUTTURALE 15
7.1 Schema statico 15
7.2 Carichi sulla struttura 16
8 DIAGRAMMI SOLLECITAZIONI 19
9 DATI IN INPUT 19
9.1 Scenari di calcolo 19
9.2 Nodi – Geometria e vincoli 34
9.3 Nodi – Carichi 36
9.4 Platea– Geometria e vincoli 39
9.5 Platea – Carichi 39
10 SOLLECITAZIONI SLU 40
10.1 Platea – Sollecitazioni SLU 40
10.2 Platea – Sollecitazioni SLE 67
11 SPOSTAMENTI NODALI 94
11.1 Cedimenti in combinazione sismica 94
11.2 Cedimenti in condizione post-sismica 95
12 VERIFICHE GEOTECNICHE 99
12.1 Risultati dell'analisi 107
13 VALIDAZIONE DEI PROGRAMMI DI CALCOLO 293
13.1 Tipo di analisi svolta 293
13.2 Origine e caratteristiche dei codici di calcolo 293
13.3 Affidabilità dei codici di calcolo 293

13.4Modalità di presentazione dei risultati 293
13.5Informazioni generali sull'elaborazione 293
13.6Giudizio motivato di accettabilità dei risultati 295

1 PREMESSA

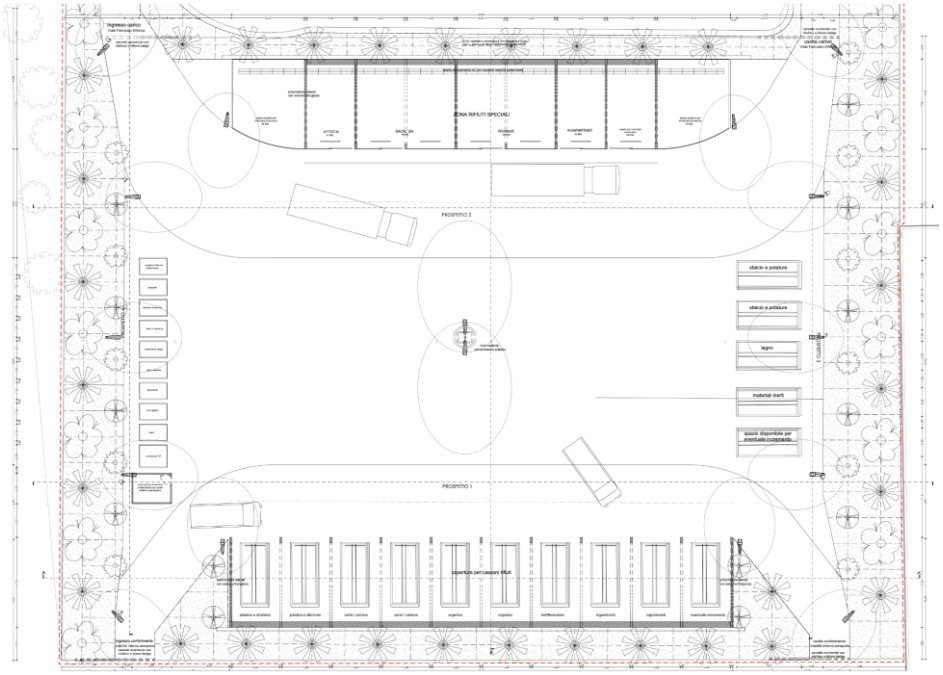
1.1 Descrizione dell'opera

La presente relazione è relativa ai lavori di "RIQUALIFICA AMBIENTALE DELLA FASCIA NORD DELL'AEROPORTO CON REALIZZAZIONE DI PISTA CICLABILE PER LA VALORIZZAZIONE ECOSOSTENIBILE DELLA FASCIA COSTIERA (POLO DELLA VELA) E DEL LAGO LA VOTA" e riporta i risultati del calcolo e le verifiche geotecniche sulle fondazioni della struttura adibita ad isola ecologica da realizzarsi nei pressi dell'aeroporto.

La struttura oggetto del seguente calcolo è costituita da travi e pilastri in legno lamellare GL28H poggianti su una platea in c.a. di spessore 50cm.

Il punto più alto della struttura si attesta ad una quota di 5.50m.

Si riporta di seguito una planimetria d'inquadramento:



2 NORMATIVA DI RIFERIMENTO

La presente relazione è stata redatta tenendo in conto la seguente normativa:

- DM 17/01/2018 "Nuove Norme Tecniche per le Costruzioni"

- Circolare CIRCOLARE 21 gennaio 2019 , n. 7 C.S.LL.PP.Istruzioni per l'applicazione dell'«Aggiornamento delle "Norme tecniche per le costruzioni"» di cui al decreto ministeriale 17 gennaio 2018. 02/02/2009 n. 617/C.S.LL.PP.	Istruzioni per l'applicazione delle "Nuove Norme Tecniche per le Costruzioni" di cui al DM 17/01/2018
- UNI EN 1990 (Eurocodice 0) – Aprile 2006	Criteri generali di progettazione strutturale
- UNI EN 1991-2-4 (Eurocodice 1) – Agosto 2004	Azioni in generale: "Pesi per unità di volume, pesi propri e sovraccarichi per gli edifici"
- UNI EN 1991-1-1 (Eurocodice 1) – Agosto 2004	Azioni in generale- Parte 1-1: "Pesi per unità di volume, pesi propri e sovraccarichi per gli edifici"
- UNI EN 1992-1-1 (Eurocodice 2) – Novembre 2005	Progettazione delle strutture di calcestruzzo – Parte 1-1: "Regole generali e regole per gli edifici
- UNI EN 1993-1-1 (Eurocodice 3) – Ottobre 1993	Progettazione delle strutture in acciaio – Parte 1-1: Regole generali e regole per gli edifici
- UNI EN 1997-1 (Eurocodice 7) – Febbraio 2005	Progettazione geotecnica – Parte 1: Regole generali
- UNI EN 1998-1 (Eurocodice 8) – Marzo 2005	Progettazione delle strutture per la resistenza sismica – Parte 1: Regole generali – Azioni sismiche e regole per gli edifici
- UNI EN 1998-5 (Eurocodice 8) – Gennaio 2005	Progettazione delle strutture per la resistenza sismica – Parte 2: Fondazioni, strutture di contenimento ed aspetti geotecnici
- UNI EN 197-1 giugno 2001	Cemento: composizione, specificazioni e criteri di conformità per cementi comuni
- UNI EN 11104 marzo 2004	Calcestruzzo: specificazione, prestazione, produzione e conformità", Istruzioni complementari per l'applicazione delle EN 206-1
- UNI EN 206-1 ottobre 2006	Calcestruzzo: specificazione, prestazione, produzione e conformità

3 MATERIALI

Per le opere di nuova realizzazione di seguito si riportano i materiali previsti in progetto:

3.1 Calcestruzzi

Per la realizzazione delle opere in progetto vengono utilizzati i seguenti materiali:

- Platea di fondazione: calcestruzzo di resistenza **C25/30**

3.2 Acciaio per armatura lenta

Per le armature lente viene utilizzato un acciaio del tipo **B450C,** con le seguenti caratteristiche meccaniche:

- $f_{t,k}$ = 540 N/mm^2 (resistenza caratteristica a rottura)
- $f_{y,k}$ = 450 N/mm^2 (tensione caratteristica di snervamento)
- $f_{y,d}$ = 373,9 N/mm^2 (tensione di snervamento di calcolo - γ_c=1,15)
- E_s = 200.000 N/mm^2 (modulo elastico istantaneo)

3.3 Legno

Le travi e i traversi della struttura saranno realizzati in legno lamellare GL28H, con le seguenti caratteristiche meccaniche:

- $f_{m,g,k}$ = 28 N/mm^2 (resistenza a flessione)
- $f_{t,0,g,k}$ = 22,3 N/mm^2 (resistenza a trazione)
- $f_{c,0,g,k}$ = 26 N/mm^2 (resistenza a compressione)
- $G_{0,g,mean}$ = 650 N/mm^2 (modulo di taglio)
- $E_{0,g,mean}$ = 12600 N/mm^2 (modulo elastico)
- $P_{g,mean}$ = 460 kg/m^3 (valore medio della densità)

4 CARATTERISTICHE GEOTECNICHE DEI TERRENI

Per la verifica della capacità portante della platea di fondazione si è fatto riferimento alle stratigrafie di terreno e relative caratteristiche geotecniche meglio specificati nell'allegata relazione geologica.

Si riporta il modello geologico.

UNITA'	Prof. Media [m]	Peso di volume [t/mc]	Peso di volume saturo [t/mc]	Angolo di attrito [°]	Modulo di Young [kg/cmq]	Modulo Edometrico [kg/cmq]	Poisson	Coesione [kPa]*
U0	2.0	1.75	1.85	30	100	80	0.33	0-5

U1	5.5	1.80	1.90	24	60	75	0.32	10
U2	12.0	1.90	2.10	28	180	180	0.31	5-110

*valore stimato

U0: unità di riporto

U1: limi sabbiosi

U3: sabbie limose

La categoria topografica del sito oggetto d'intervento è **T1**;

Gli spessori dei litotipi rilevati, in accordo con l'indagine sismica (M.A.S.W.) indicano, per l'opera in studio, un suolo di categoria "**C**" (O.P.C.M. 3274/2003 e D.M. 17 gennaio 2018).

La categoria topografica del sito oggetto d'intervento è **T1**;

Gli spessori dei litotipi rilevati, in accordo con l'indagine sismica (M.A.S.W.) indicano, per l'opera in studio, un suolo di categoria "**C**" (O.P.C.M. 3274/2003 e D.M. 17 gennaio 2018).

COSTANTE DI WINKLER: A vantaggio di sicurezza, per massimizzare le sollecitazioni in fondazione, è stato coinsiderato un coefficiente pari a 2 Kg/cm^3

Di cui si riporta di seguito una tabella dei valori di riferimento da valori acclamati di letteratura per una sabbia limosa mediamente compatta.

Terreno	Valore minimo	Valore massimo
Sabbia sciolta	0.48	1.60
Sabbia mediamente compatta	0.96	8.00
Sabbia compatta	6.40	12.80
Sabbia argillosa mediamente compatta	2.40	4.80
Sabbia limosa mediamente compatta	2.40	4.80
Sabbia e ghiaia compatta	10.00	30.00
Terreno argilloso con qu< 2 Kg/cm²	1.20	2.40
Terreno argilloso con 2< qu< 4 Kg/cm²	2.20	4.80
Terreno argilloso con qu> 2 Kg/cm²	>4.80	

5 ANALISI DEI CARICHI

Si calcola l'opera sottoposta alle azioni indotte da:

- peso proprio delle strutture (solai e travi);
- carichi permanenti portati;
- effetti termici
- azioni del vento

- azione della neve
- azioni sismiche

Tali azioni saranno combinate secondo le prescrizioni della normativa vigente.

Carichi permanenti

I carichi permanenti sono costituiti dai pesi propri delle strutture portanti. Si valutano moltiplicando il volume calcolato geometricamente per i pesi specifici dei materiali.

Peso proprio delle strutture in legno

Il peso proprio delle strutture portanti in legno, quali travi e pilastri, viene attribuito automaticamente dal programma di calcolo. Il peso per unità di volume del legno è assunto pari a 700 kg/m^3.

Peso del solaio di copertura

Il solaio di copertura sarà costituito dai seguenti strati:

- perlinato s=2cm;
- lana di vetro s=20cm;
- perlinato s=2cm;
- lamiera grecata 8/10.

Si riportano i pesi al mq degli strati costituenti il solaio.

Strato	Peso [kg/m2]
Perlinato 2cm	9,4
Lana di vetro 20cm	20
Perlinato 2cm	9,4
Lamiera 8/10	10,46

La parte costituente il peso proprio è costituita dagli strati di perlinato, mentre gli altri strati costituiscono il peso permanente non strutturale.

Si riportano in tabella i carichi implementati nel modello di calcolo.

ANALISI DEI CARICHI	
Peso proprio [kg/m2]	18,8
Carico permanente n.s. [kg/m2]	30,46
Carico accidentale [kg/m2]	50

Il carico accidentale è posto pari a 50kg/m^2 in accordo a quanto definito dalle NTC18 Tab. 3.1.II per gli ambienti in categoria H- Coperture accessibili per sola manutenzione e riparazione.

Carichi accidentali

Azione del vento

La pressione massima del vento è pari a **70 kg/m^2**. Il calcolo dell'azione del vento è stato effettuato in accordo al cap. 3.3 delle NTC18 e si riporta di seguito.

DEFINIZIONE DEI DATI

zona:

3) Toscana, Marche, Umbria, Lazio, Abruzzo, Molise, Puglia, Campania, Basilicata, Calabria (esclusa la provincia di Reggio Calabria)

Classe di rugosità del terreno:

D) Aree prive di ostacoli (aperta campagna, aeroporti, aree agricole, pascoli, zone paludose o sabbiose, superfici innevate o ghiacciate, mare, laghi,....)

L'assegnazione della classe di rugosità non dipende dalla conformazione orografica e topografica del terreno. Affinchè una costruzione possa dirsi ubicata in classe A o B è necessario che la situazione che contraddistingue la classe permanga intorno alla costruzione per non meno di 1km e comunque non meno di 20 volte l'altezza della costruzione. Laddove sussistano dubbi sulla scelta della classe di rugosità, a meno di analisi dettagliate, verrà assegnata la classe più sfavorevole.

Nelle fasce entro i 40km dalla costa delle zone 1,2,3,4,5 e 6 la categoria di esposizione è indipendente dall'altitudine del sito.

a_s (altitudine sul livello del mare della costruzione):	2	[m]
Distanza dalla costa	0	[km]
T_R (Tempo di ritorno):	50	[anni]
Categoria di esposizione	II	

La copertura è curva: **no**

H di colmo **5,50 m**

Direzione del vento→

"Vale sia per le falde che per le cupole (a base rettangolare)

CALCOLO VELOCITA' DI RIFERIMENTO DEL VENTO §3.3.2.

Zona	$v_{b,0}$ [m/s]	a_0 [m]	ks	C_a
3	27	500	0,37	1,000

$v_b = vb,0 * ca$

ca =1 per as ≤ a0

ca = 1 + ks (as/a0 - 1) per $a_0 < a_s \leq 1500$ m

v_b (velocità base di riferimento) 27,00 m/s

$v_r = vb * cr$

Cr coefficiente di ritorno 1,04

v_r (velocità di riferimento) 28,06 m/s

PRESSIONE CINETICA DI RIFERIMENTO §3.3.6.

q_r (pressione cinetica di riferimento [N/mq])

$q_r = 1/2 \cdot \rho \cdot v_r^2$ (ρ = 1,25 kg/m³)

Pressione cinetica di riferimento qr 492,08 [N/m²]

CALCOLO DEI COEFFICIENTI

Coefficiente dinamico [§3.3.8] c_d **1,00**

Esso può essere assunto cautelativamente pari ad 1 nelle costruzioni di tipologia ricorrente, quali gli edifici di forma regolare non eccedenti 80 m di altezza ed i capannoni industriali, oppure può essere determinato mediante analisi specifiche o facendo riferimento a dati di comprovata affidabilità.

Il coefficiente topografico vale: c_t 1,00

Coefficiente di esposizione [§3.3.7]

Il coefficiente di esposizione dipende dall'altezza z sul suolo del punto considerato, dalla topografia del terreno e dalla categoria di esposizione del sito (e quindi dalla classe di rugosità del terreno) ove sorge la costruzione; per altezze non maggiori di z=200m valgono le seguenti espressioni

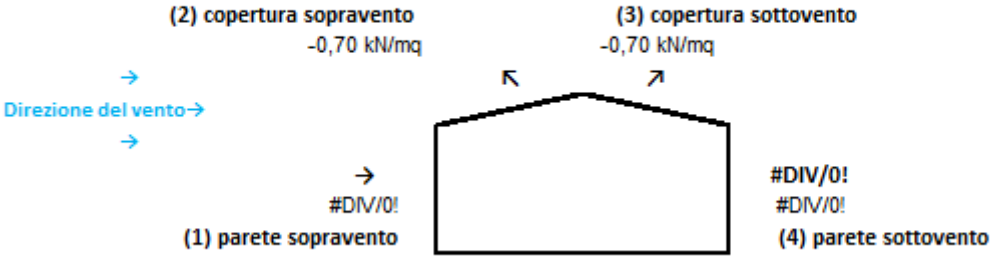
$c_e(z) = k_r^2 \cdot c_t \cdot \ln(z/z_0)\,[7+c_t \cdot \ln(z/z_0)]$ per $z \geq z_{min}$

$c_e(z) = c_e(z_{min})$ per $z < z_{min}$

k_r	z_0 [m]	z_{min} [m]
0,19	0,05	4,00

Coefficiente di esposizione minimo	$c_{e,min}$	**1,80**	z < 4,00
Coefficiente di esposizione alla gronda	$c_{e,gronda}$	**1,80**	z = 0,00
Coefficiente di esposizione al colmo	$c_{e,colmo}$	**1,99**	z = 5,50

Valori medi della pressione per ogni elemento (da utilizzare per caricare il modello FEM)



Neve

Il carico neve, calcolato in accordo alle vigenti normative tecniche è pari a **40,80 kg/m²**

Effetti termici

Gli effetti termici sono stati valutati in accordo al D.M. 17/01/2018, pertanto è stata applicata una variazione termica pari a ±25°C.

Azioni sismiche

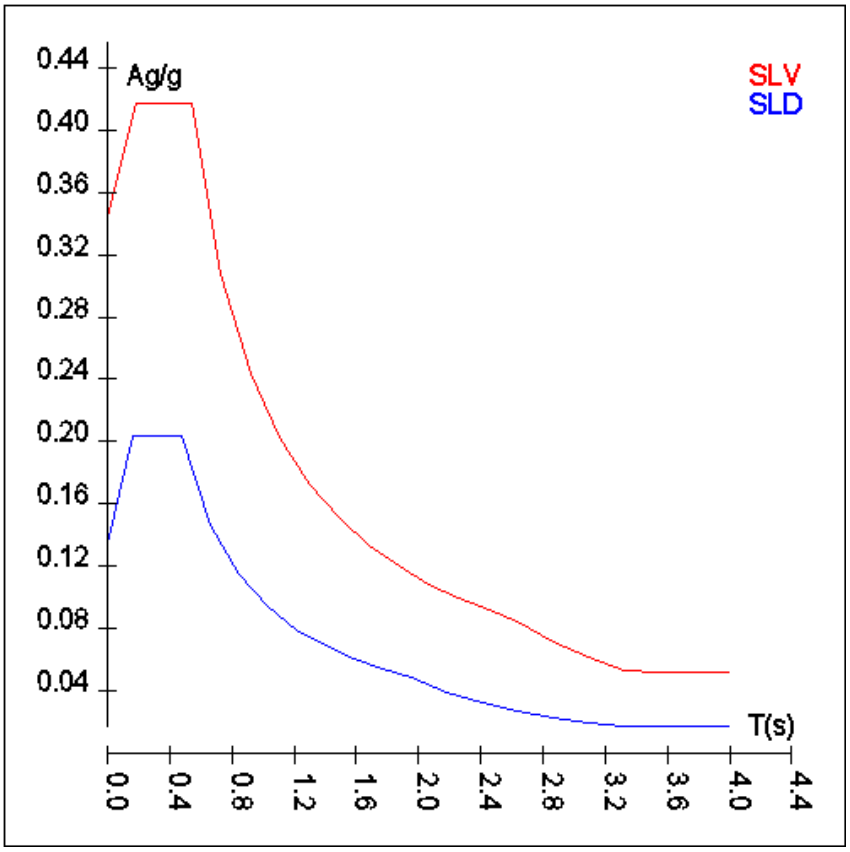
Il calcolo degli spettri e del fattore di comportamento sono stati calcolati per la seguente tipologia di terreno e struttura.

Vita della struttura	
Tipo	Opere ordinarie (50-100)
Vita nominale VN [anni]	50.0
Classe d'uso	II
Coefficiente d'uso CU	1.000
Periodo di riferimento VR [anni]	50.000
Probabilità di superamento PVR allo Stato limite di esercizio - SLD	63.0%
Probabilità di superamento PVR allo Stato limite ultimo - SLV	10.0%
Periodo di ritorno TR SLD [anni]	50.0
Periodo di ritorno TR SLV [anni]	475.0
Parametri del sito	
Comune	Gizzeria - (CZ)
Longitudine	16.2158
Latitudine	38.9272
Id reticolo del sito	41445-41667-41668-41446

Valori di riferimento del sito	
Accelerazione orizzontale massima del sito Ag/g - SLD (TR=50.0)	0.0894
Fattore di amplificazione dello spettro Fo - SLD (TR=50.0)	2.2826
Periodo di riferimento di inizio del tratto a velocità costante T*C [s] - SLD (TR=50.0)	0.305
Accelerazione orizzontale massima del sito Ag/g - SLV (TR=475.0)	0.2596
Fattore di amplificazione dello spettro Fo - SLV (TR=475.0)	2.4300
Periodo di riferimento di inizio del tratto a velocità costante T*C [s] - SLV (TR=475.0)	0.370
Coefficiente Amplificazione Topografica St	1.000
Categoria terreno	C
Stato limite SLV	
Coefficiente di amplificazione stratigrafica Ss	1.32
Periodo di inizio del tratto ad accelerazione costante dello spettro TB [s]	0.18
Periodo di inizio del tratto a velocità costante dello spettro TC [s]	0.54
Periodo di inizio del tratto a spostamento costante dello spettro TD [s]	2.64
Stato limite SLD	
Coefficiente di amplificazione stratigrafica Ss	1.50
Periodo di inizio del tratto ad accelerazione costante dello spettro TB [s]	0.16
Periodo di inizio del tratto a velocità costante dello spettro TC [s]	0.47
Periodo di inizio del tratto a spostamento costante dello spettro TD [s]	1.96
Fattore di comportamento (SLV)	
Classe duttilità	B
Tipo struttura	Legno
Fattore di riduzione per regolarità in altezza Kr- Struttura non regolare	0.800000
Fattore di riduzione per rottura pareti Kw	1.000
Regolare in pianta	NO (cfr.NTC7.3.1)
Coefficiente moltiplicativo Ce - Portali iperstatici con unioni a gambo cilindrico (spinotti e bulloni)	2.500
Fattore di comportamento q = Kw*Kr*Ce	2.000
Fattore di comportamento (SLD)	

q	1.500

T SLV [s]	**Sd SLV**[a/g]	**T SLD** [s]	**Sd SLD**[a/g]
0.00000	0.34306	0.00000	0.13415
0.17979	0.41682	0.15802	0.20415
0.53937	0.41682	0.47405	0.20415
0.73019	0.30789	0.65952	0.14674
0.92101	0.24410	0.84498	0.11453
1.11183	0.20220	1.03044	0.09392
1.30265	0.17258	1.21590	0.07959
1.49346	0.15053	1.40136	0.06906
1.68428	0.13348	1.58682	0.06099
1.87510	0.11990	1.77228	0.05461
2.06592	0.10882	1.95774	0.04943
2.25674	0.09962	2.18466	0.03970
2.44756	0.09185	2.41158	0.03258
2.63838	0.08521	2.63849	0.02722
2.86532	0.07225	2.86541	0.02308
3.09225	0.06203	3.09233	0.01981
3.31919	0.05384	3.31925	0.01789
3.54613	0.05192	3.54616	0.01789
3.77306	0.05192	3.77308	0.01789
4.00000	0.05192	4.00000	0.01789



6 COMBINAZIONI DI CARICO

Facendo riferimento a quanto prescritto dalle NTC 2018 si sono considerate varie combinazioni di carico tali da massimizzare tutte le azioni variabili e permanenti. Di seguito si riporta quanto definito nel capitolo 2 di tale norma.

- Combinazione fondamentale, generalmente impiegata per gli stati limite ultimi (SLU):
  $\gamma_{G1} \cdot G_1 + \gamma_{G2} \cdot G_2 + \gamma_P \cdot P + \gamma_{Q1} \cdot Q_{k1} + \gamma_{Q2} \cdot \psi_{02} \cdot Q_{k2} + \gamma_{Q3} \cdot \psi_{03} \cdot Q_{k3} + \ldots$ [2.5.1]
- Combinazione caratteristica, cosiddetta rara, generalmente impiegata per gli stati limite di esercizio (SLE) irreversibili:
  $G_1 + G_2 + P + Q_{k1} + \psi_{02} \cdot Q_{k2} + \psi_{03} \cdot Q_{k3} + \ldots$ [2.5.2]
- Combinazione frequente, generalmente impiegata per gli stati limite di esercizio (SLE) reversibili:
  $G_1 + G_2 + P + \psi_{11} \cdot Q_{k1} + \psi_{22} \cdot Q_{k2} + \psi_{23} \cdot Q_{k3} + \ldots$ [2.5.3]
- Combinazione quasi permanente (SLE), generalmente impiegata per gli effetti a lungo termine:
  $G_1 + G_2 + P + \psi_{21} \cdot Q_{k1} + \psi_{22} \cdot Q_{k2} + \psi_{23} \cdot Q_{k3} + \ldots$ [2.5.4]
- Combinazione sismica, impiegata per gli stati limite ultimi e di esercizio connessi all'azione sismica E:
  $E + G_1 + G_2 + P + \psi_{21} \cdot Q_{k1} + \psi_{22} \cdot Q_{k2} + \ldots$ [2.5.5]
- Combinazione eccezionale, impiegata per gli stati limite ultimi connessi alle azioni eccezionali A:
  $G_1 + G_2 + P + A_d + \psi_{21} \cdot Q_{k1} + \psi_{22} \cdot Q_{k2} + \ldots$ [2.5.6]

Gli effetti dell'azione sismica saranno valutati tenendo conto delle masse associate ai seguenti carichi gravitazionali:

$G_1 + G_2 + \sum_j \psi_{2j} Q_{kj}$. [2.5.7]

Per i coefficienti di combinazione γ e ψ si fa riferimento a quanto descritto al capitolo 5:

Tab. 5.2.V - *Coefficienti parziali di sicurezza per le combinazioni di carico agli SLU*

Coefficiente			EQU[1]	A1	A2
Azioni permanenti	favorevoli sfavorevoli	γ_{G1}	0,90 1,10	1,00 1,35	1,00 1,00
Azioni permanenti non strutturali[2]	favorevoli sfavorevoli	γ_{G2}	0,00 1,50	0,00 1,50	0,00 1,30
Ballast[3]	favorevoli sfavorevoli	γ_B	0,90 1,50	1,00 1,50	1,00 1,30
Azioni variabili da traffico[4]	favorevoli sfavorevoli	γ_Q	0,00 1,45	0,00 1,45	0,00 1,25
Azioni variabili	favorevoli sfavorevoli	γ_{Qi}	0,00 1,50	0,00 1,50	0,00 1,30
Precompressione	favorevole sfavorevole	γ_P	0,90 1,00[5]	1,00 1,00[6]	1,00 1,00
Ritiro, viscosità e cedimenti non imposti appositamente	favorevole sfavorevole	γ_{Ced}	0,00 1,20	0,00 1,20	0,00 1,00

[1] Equilibrio che non coinvolga i parametri di deformabilità e resistenza del terreno; altrimenti si applicano i valori della colonna A2.

[2] Nel caso in cui l'intensità dei carichi permanenti non strutturali, o di una parte di essi (ad esempio carichi permanenti portati), sia ben definita in fase di progetto, per detti carichi o per la parte di essi nota si potranno adottare gli stessi coefficienti validi per le azioni permanenti.
[3] Quando si prevedano variazioni significative del carico dovuto al ballast, se ne dovrà tener conto esplicitamente nelle verifiche.
[4] Le componenti delle azioni da traffico sono introdotte in combinazione considerando uno dei gruppi di carico gr della Tab. 5.2.IV.
[5] 1,30 per instabilità in strutture con precompressione esterna
[6] 1,20 per effetti locali

Nella Tab. 5.2.V il significato dei simboli è il seguente:

γ_{G1} coefficiente parziale del peso proprio della struttura, del terreno e dell'acqua, quando pertinente;
γ_{G2} coefficiente parziale dei pesi propri degli elementi non strutturali;
γ_B coefficiente parziale del peso proprio del ballast;
γ_Q coefficiente parziale delle azioni variabili da traffico;
γ_{Qi} coefficiente parziale delle azioni variabili
γ_P coefficiente parziale delle azioni di precompressione
γ_{Ced} coefficiente parziale delle azioni di ritiro, viscosità e cedimenti non imposti appositamente.

Tab. 5.2.VI - *Coefficienti di combinazione Ψ delle azioni*

Azioni		ψ_0	ψ_1	ψ_2
Azioni singole	Carico sul rilevato a tergo delle spalle	0,80	0,50	0,0
da traffico	Azioni aerodinamiche generate dal transito dei convogli	0,80	0,50	0,0
	gr_1	0,80[2]	0,80[1]	0,0
Gruppi di	gr_2	0,80[2]	0,80[1]	-
carico	gr_3	0,80[2]	0,80[1]	0,0
	gr_4	1,00	1,00[1]	0,0
Azioni del vento	F_{Wk}	0,60	0,50	0,0
Azioni da	in fase di esecuzione	0,80	0,0	0,0
neve	SLU e SLE	0,0	0,0	0,0
Azioni termiche	T_k	0,60	0,60	0,50

[1] 0,80 se è carico solo un binario, 0,60 se sono carichi due binari e 0,40 se sono carichi tre o più binari.
[2] Quando come azione di base venga assunta quella del vento, i coefficienti ψ_0 relativi ai gruppi di carico delle azioni da traffico vanno assunti pari a 0,0.

7 MODELLAZIONE STRUTTURALE

7.1 Schema statico

Il modello della struttura è stato implementato sul software IperspaceBIM 3.0.1. Si riportano di seguito le immagini esplicative del modello.

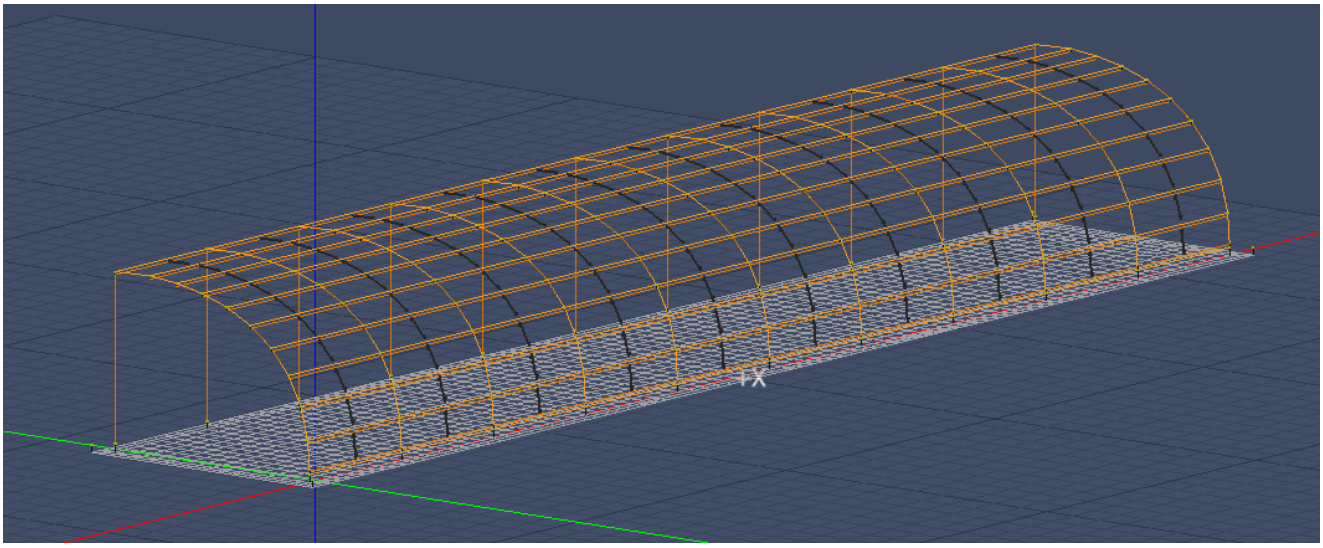


Figura 1 - Modellazione F.E.M. wireframe

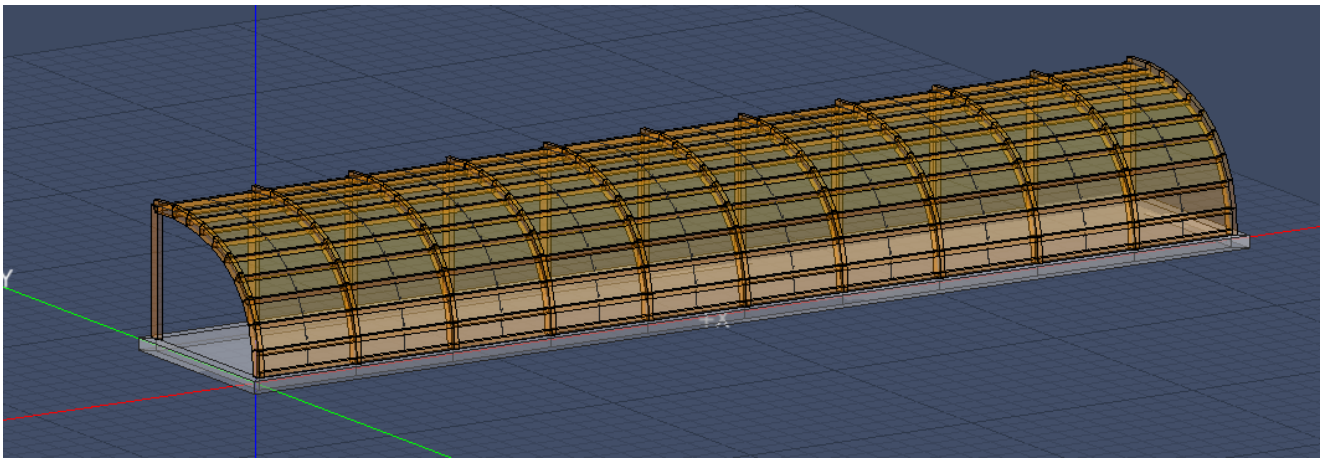


Figura 2 - Modellazione F.E.M. 3D

7.2 Carichi sulla struttura

Si riportano le immagini rappresentative dei carichi applicati sulla struttura.

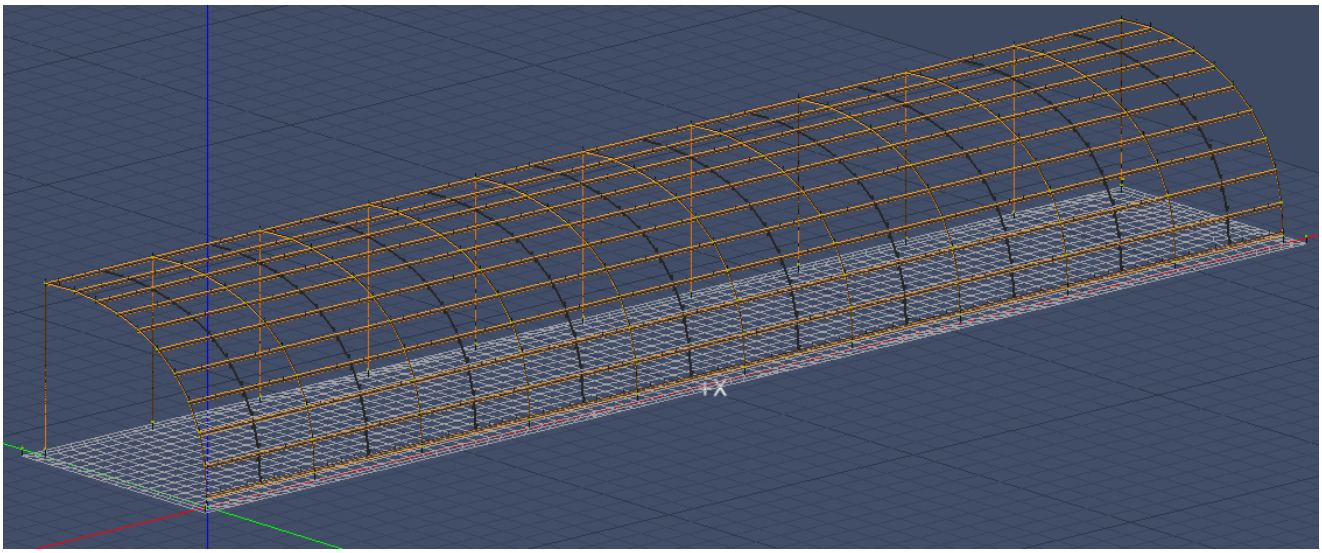


Figura 3 – Peso proprio

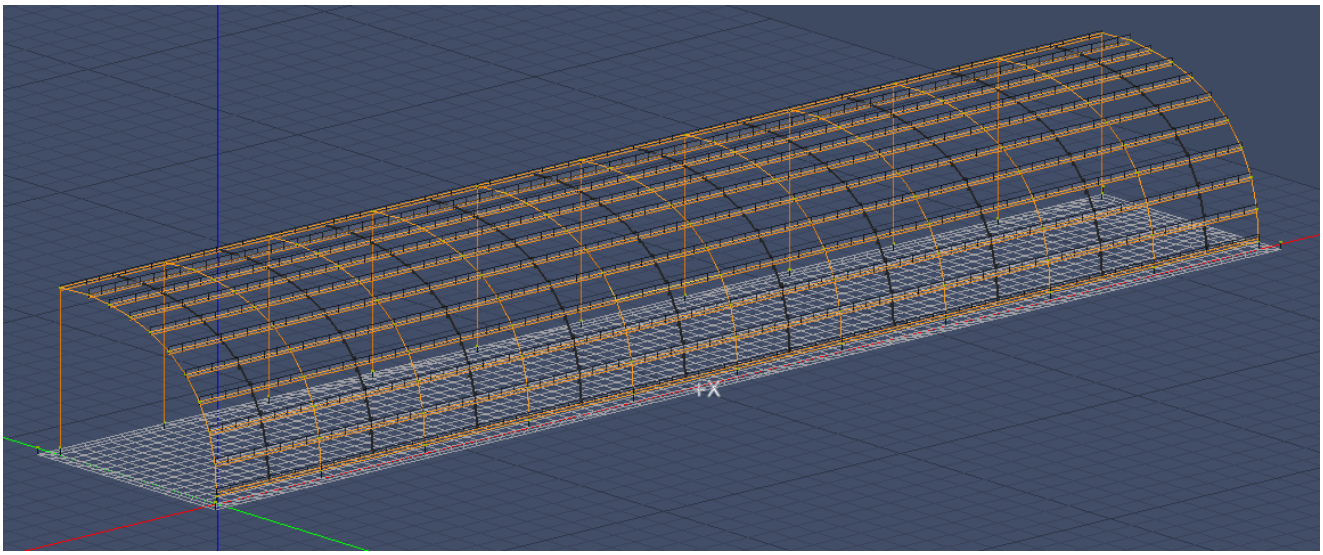


Figura 4 - Carichi permanenti e variabili sul solaio

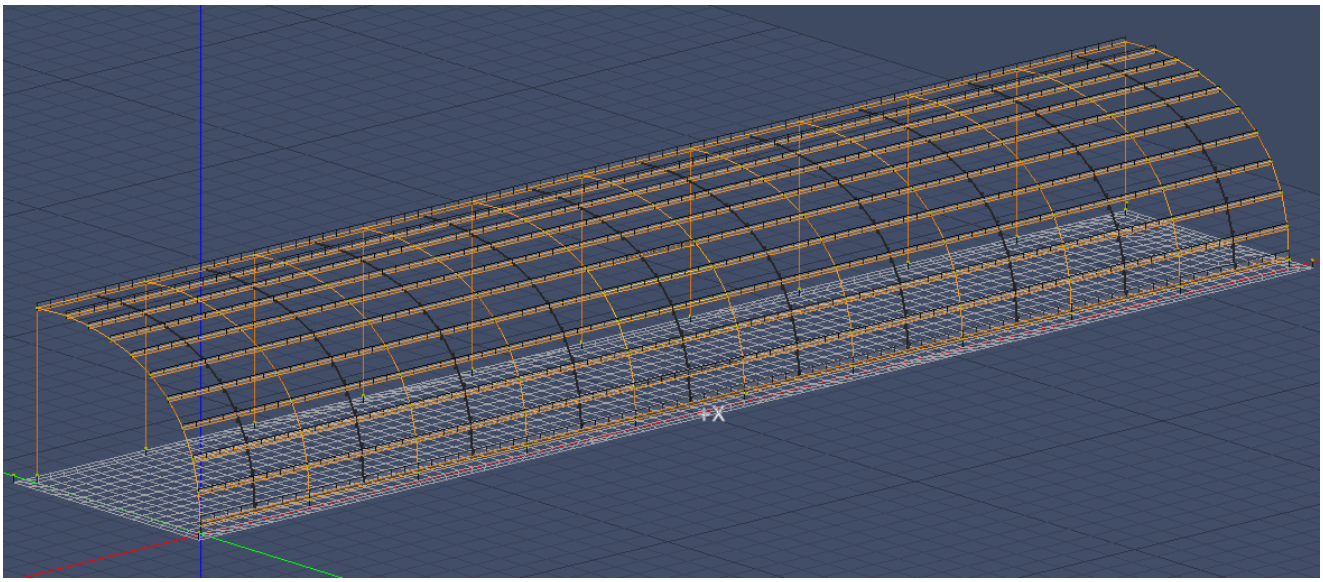


Figura 5 - Carico neve

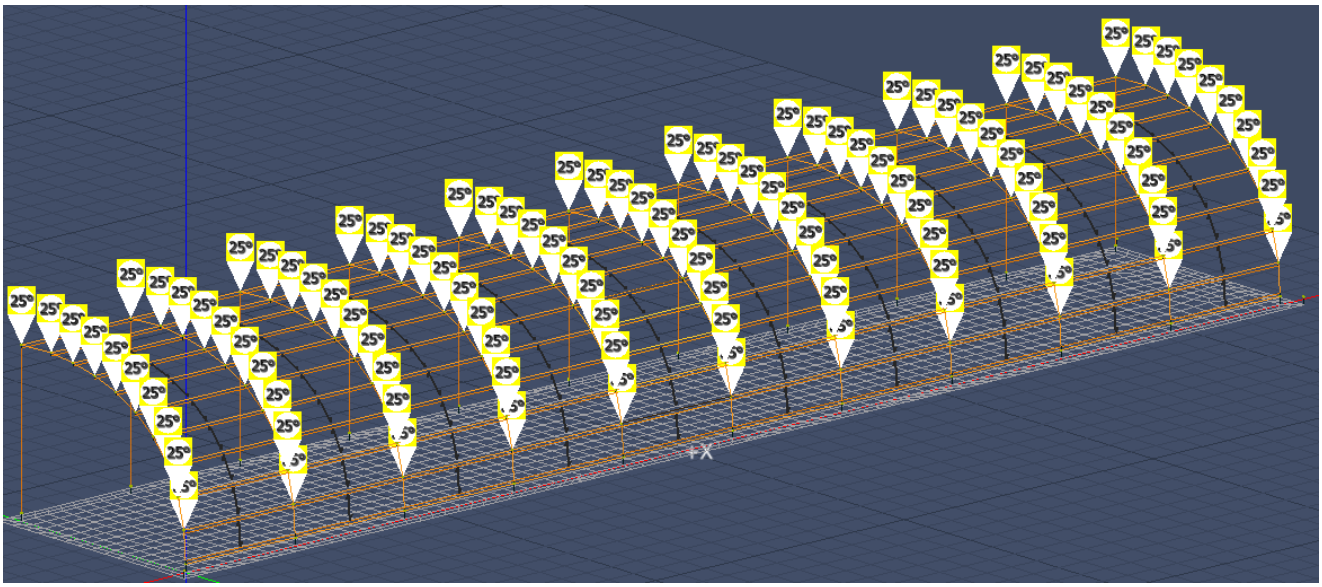


Figura 6 - Carichi termici

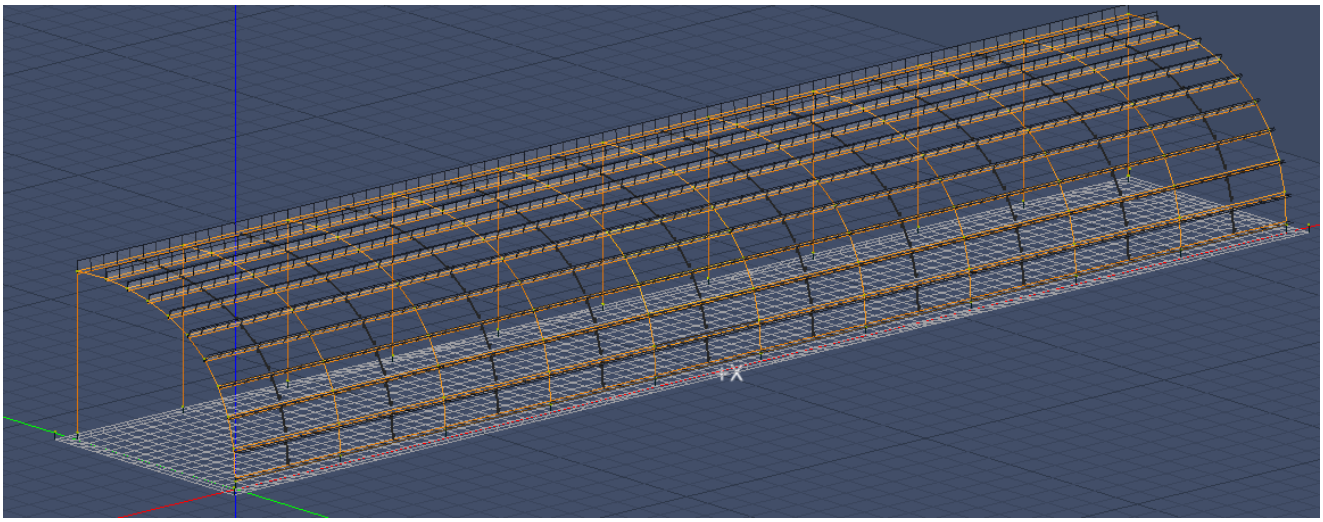


Figura 7 - Carico vento +Y

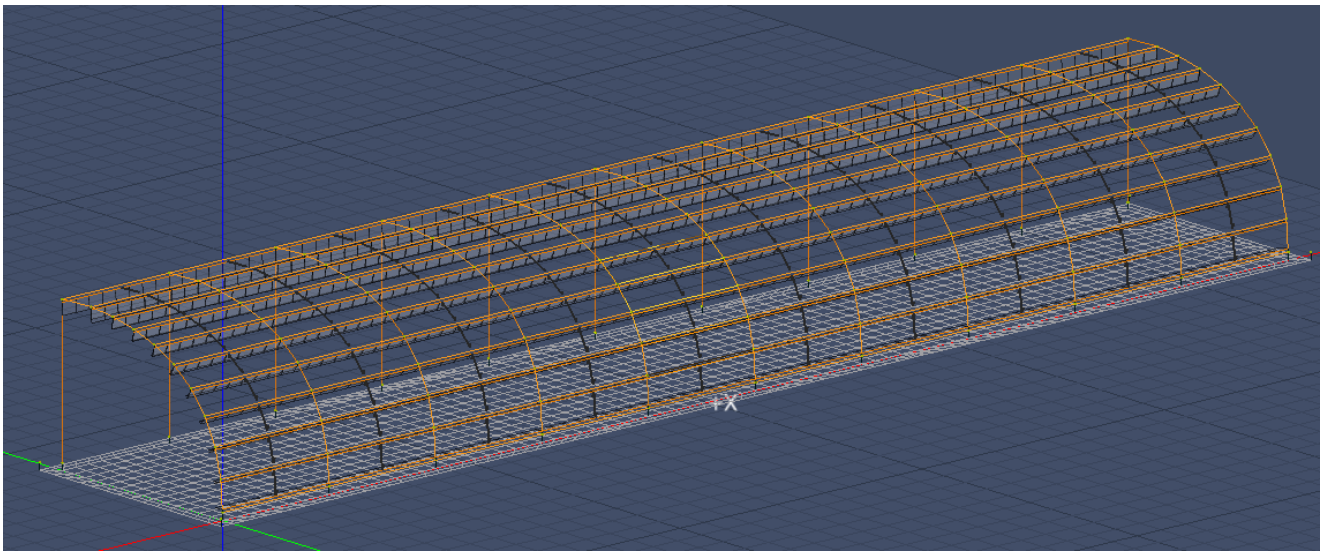


Figura 8 - Carico vento -Y

8 DIAGRAMMI SOLLECITAZIONI

Si riportano i diagrammi le tensioni sul terreno.

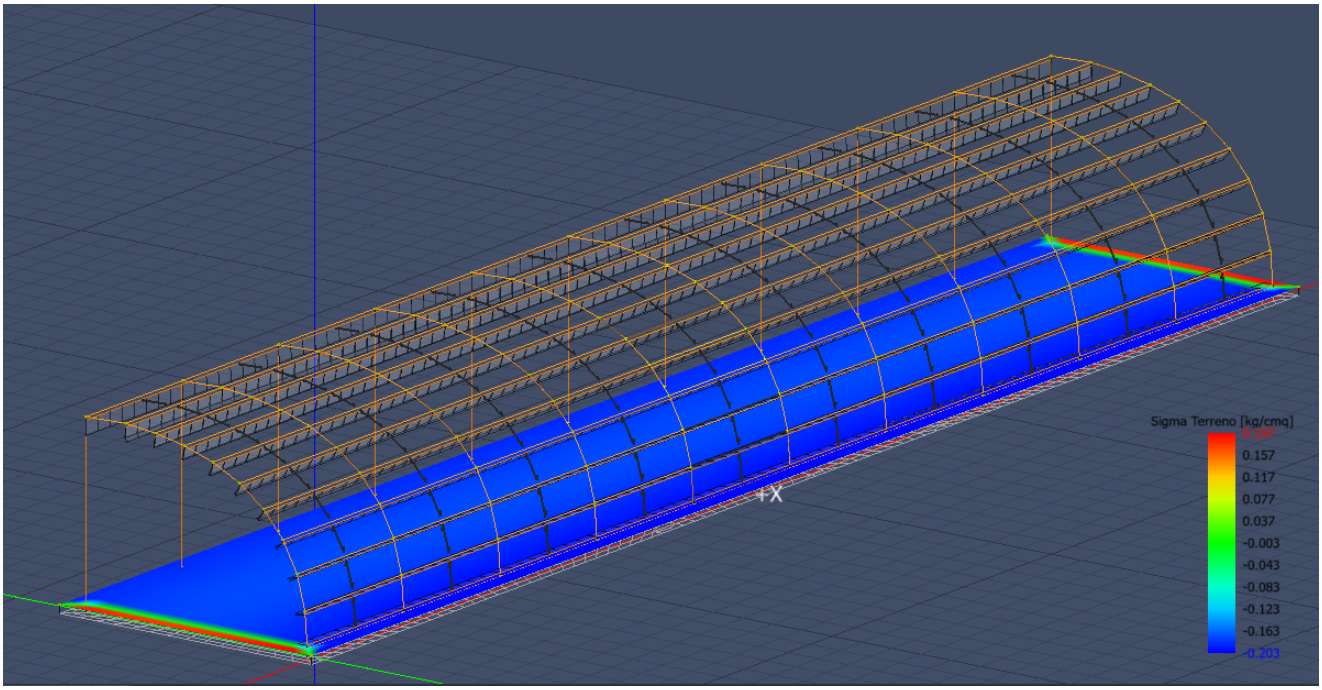


Figura 9 - Tensioni sul terreno

9 DATI IN INPUT

Si riportano i dati di input del modello di calcolo.

9.1 Scenari di calcolo

Scenario : Set_NT_SLV_SLD_A2_(STR/GEO)_2018

Combinazione n° 1: **Solo Permanenti**

Tipo: STR

Spettro: n.a.

Fattore sisma: n.a.

Angolo ingresso sisma [°]: n.a.

Kmod: 0.60

Condizione di carico	Fattore di combinazione	Attiva	Massa	Fattore massa
Peso Proprio	1.3	Si	n.a.	n.a.
QP Solai	1.3	Si	n.a.	n.a.

Condizione di carico	Fattore di combinazione	Attiva	Massa	Fattore massa
QV Solai	1.5	Si	n.a.	n.a.
QV SolaiPsi0	1	No	n.a.	n.a.
QV SolaiPsi1	1	No	n.a.	n.a.
QV SolaiPsi2	1	No	n.a.	n.a.
Neve	1	No	n.a.	n.a.
Carichi termici	1	No	n.a.	n.a.
Vento Y	1	No	n.a.	n.a.
Vento -Y	1	No	n.a.	n.a.
QFissi Solai	1	No	n.a.	n.a.

Combinazione n° 2: **AD QVSolai**

Tipo: STR+GEO

Spettro: n.a.

Fattore sisma: n.a.

Angolo ingresso sisma [°]: n.a.

Kmod: 0.90

Condizione di carico	Fattore di combinazione	Attiva	Massa	Fattore massa
Peso Proprio	1.3	Si	n.a.	n.a.
QP Solai	1.3	Si	n.a.	n.a.
QV Solai	1.5	Si	n.a.	n.a.
QV SolaiPsi0	1.5	Si	n.a.	n.a.
QV SolaiPsi1	1	No	n.a.	n.a.
QV SolaiPsi2	1	No	n.a.	n.a.
Neve	0.5	Si	n.a.	n.a.
Carichi termici	0.75	Si	n.a.	n.a.

Condizione di carico	Fattore di combinazione	Attiva	Massa	Fattore massa
Vento Y	0.9	Si	n.a.	n.a.
Vento -Y	1	No	n.a.	n.a.
QFissi Solai	1	No	n.a.	n.a.

Combinazione n° 3: **VENTO_Y+**

Tipo: STR+GEO

Spettro: n.a.

Fattore sisma: n.a.

Angolo ingresso sisma [°]: n.a.

Kmod: 0.80

Condizione di carico	Fattore di combinazione	Attiva	Massa	Fattore massa
Peso Proprio	1.3	Si	n.a.	n.a.
QP Solai	1.3	Si	n.a.	n.a.
QV Solai	1.5	Si	n.a.	n.a.
QV SolaiPsi0	1	No	n.a.	n.a.
QV SolaiPsi1	1.5	Si	n.a.	n.a.
QV SolaiPsi2	1	No	n.a.	n.a.
Neve	0.75	Si	n.a.	n.a.
Carichi termici	0.75	Si	n.a.	n.a.
Vento Y	1.5	Si	n.a.	n.a.
Vento -Y	1	No	n.a.	n.a.
QFissi Solai	1	No	n.a.	n.a.

Combinazione n° 4: **VENTO_Y-**

Tipo: STR+GEO

Spettro: n.a.

Fattore sisma: n.a.

Angolo ingresso sisma [°]: n.a.

Kmod: 0.80

Condizione di carico	Fattore di combinazione	Attiva	Massa	Fattore massa
Peso Proprio	1.3	Si	n.a.	n.a.
QP Solai	1.3	Si	n.a.	n.a.
QV Solai	1.5	Si	n.a.	n.a.
QV SolaiPsi0	1	No	n.a.	n.a.
QV SolaiPsi1	1.5	Si	n.a.	n.a.
QV SolaiPsi2	1	No	n.a.	n.a.
Neve	1	No	n.a.	n.a.
Carichi termici	1.5	Si	n.a.	n.a.
Vento Y	1.5	No	n.a.	n.a.
Vento -Y	1.5	Si	n.a.	n.a.
QFissi Solai	1	No	n.a.	n.a.

Combinazione n° 5: AD Termici

Tipo: STR+GEO

Spettro: n.a.

Fattore sisma: n.a.

Angolo ingresso sisma [°]: n.a.

Kmod: -1.00

Condizione di carico	Fattore di combinazione	Attiva	Massa	Fattore massa
Peso Proprio	1.3	Si	n.a.	n.a.
QP Solai	1.3	Si	n.a.	n.a.
QV Solai	1.5	Si	n.a.	n.a.

Condizione di carico	Fattore di combinazione	Attiva	Massa	Fattore massa
QV SolaiPsi0	1	No	n.a.	n.a.
QV SolaiPsi1	1.5	Si	n.a.	n.a.
QV SolaiPsi2	1	No	n.a.	n.a.
Neve	0.75	Si	n.a.	n.a.
Carichi termici	1.5	Si	n.a.	n.a.
Vento Y	0.9	Si	n.a.	n.a.
Vento -Y	1	No	n.a.	n.a.
QFissi Solai	1	No	n.a.	n.a.

Combinazione n° 6: **SISMAX1_SLV**

Tipo: Modale STR+GEO

Spettro: SpettroNT_ 2018(q=1.5)

Fattore sisma: 1.00

Angolo ingresso sisma [°]: 0

Kmod: 1.00

Condizione di carico	Fattore di combinazione	Attiva	Massa	Fattore massa
Peso Proprio	1	Si	Si	1
QP Solai	1	Si	Si	1
QV Solai	1	Si	Si	1
QV SolaiPsi0	1	No	No	1
QV SolaiPsi1	1	No	No	1
QV SolaiPsi2	1	Si	No	1
Neve	1	No	No	1
Carichi termici	1	No	No	1
Vento Y	1	No	No	1

Condizione di carico	Fattore di combinazione	Attiva	Massa	Fattore massa
Vento -Y	1	No	No	1
QFissi Solai	1	No	No	1

Combinazione n° 7: **SISMAY1_SLV**

Tipo: Modale STR+GEO

Spettro: SpettroNT_ 2018(q=1.5)

Fattore sisma: 1.00

Angolo ingresso sisma [°]: 90

Kmod: 1.00

Condizione di carico	Fattore di combinazione	Attiva	Massa	Fattore massa
Peso Proprio	1	Si	Si	1
QP Solai	1	Si	Si	1
QV Solai	1	Si	Si	1
QV SolaiPsi0	1	No	No	1
QV SolaiPsi1	1	No	No	1
QV SolaiPsi2	1	Si	No	1
Neve	1	No	No	1
Carichi termici	1	No	No	1
Vento Y	1	No	No	1
Vento -Y	1	No	No	1
QFissi Solai	1	No	No	1

Combinazione n° 8: **SISMAX2_SLV**

Tipo: Modale STR+GEO

Spettro: SpettroNT_ 2018(q=1.5)

Fattore sisma: 1.00

Angolo ingresso sisma [°]: 0

Kmod: 1.00

Condizione di carico	Fattore di combinazione	Attiva	Massa	Fattore massa
Peso Proprio	1	Si	Si	1
QP Solai	1	Si	Si	1
QV Solai	1	Si	Si	1
QV SolaiPsi0	1	No	No	1
QV SolaiPsi1	1	No	No	1
QV SolaiPsi2	1	Si	No	1
Neve	1	No	No	1
Carichi termici	1	No	No	1
Vento Y	1	No	No	1
Vento -Y	1	No	No	1
QFissi Solai	1	No	No	1

Combinazione n° 9: **SISMAY2_SLV**

Tipo: Modale STR+GEO

Spettro: SpettroNT_ 2018(q=1.5)

Fattore sisma: 1.00

Angolo ingresso sisma [°]: 90

Kmod: 1.00

Condizione di carico	Fattore di combinazione	Attiva	Massa	Fattore massa
Peso Proprio	1	Si	Si	1
QP Solai	1	Si	Si	1
QV Solai	1	Si	Si	1
QV SolaiPsi0	1	No	No	1
QV SolaiPsi1	1	No	No	1

Condizione di carico	Fattore di combinazione	Attiva	Massa	Fattore massa
QV SolaiPsi2	1	Si	No	1
Neve	1	No	No	1
Carichi termici	1	No	No	1
Vento Y	1	No	No	1
Vento -Y	1	No	No	1
QFissi Solai	1	No	No	1

Combinazione n° 10: **AD QVSolai**

Tipo: SLE Rara

Spettro: n.a.

Fattore sisma: n.a.

Angolo ingresso sisma [°]: n.a.

Kmod: 1.00

Condizione di carico	Fattore di combinazione	Attiva	Massa	Fattore massa
Peso Proprio	1	Si	n.a.	n.a.
QP Solai	1	Si	n.a.	n.a.
QV Solai	1	Si	n.a.	n.a.
QV SolaiPsi0	1	Si	n.a.	n.a.
QV SolaiPsi1	1	No	n.a.	n.a.
QV SolaiPsi2	1	No	n.a.	n.a.
Neve	0.5	Si	n.a.	n.a.
Carichi termici	0.5	Si	n.a.	n.a.
Vento Y	0.6	Si	n.a.	n.a.
Vento -Y	1	No	n.a.	n.a.
QFissi Solai	1	No	n.a.	n.a.

Combinazione n° 11: **VENTO_Y+RARA**

Tipo: SLE Rara

Spettro: n.a.

Fattore sisma: n.a.

Angolo ingresso sisma [°]: n.a.

Kmod: 1.00

Condizione di carico	Fattore di combinazione	Attiva	Massa	Fattore massa
Peso Proprio	1	Si	n.a.	n.a.
QP Solai	1	Si	n.a.	n.a.
QV Solai	1	Si	n.a.	n.a.
QV SolaiPsi0	1	No	n.a.	n.a.
QV SolaiPsi1	1	Si	n.a.	n.a.
QV SolaiPsi2	1	No	n.a.	n.a.
Neve	0.5	Si	n.a.	n.a.
Carichi termici	0.6	Si	n.a.	n.a.
Vento Y	1	Si	n.a.	n.a.
Vento -Y	1	No	n.a.	n.a.
QFissi Solai	1	No	n.a.	n.a.

Combinazione n° 12: **VENTO_Y-RARA**

Tipo: SLE Rara

Spettro: n.a.

Fattore sisma: n.a.

Angolo ingresso sisma [°]: n.a.

Kmod: 1.00

Condizione di carico	Fattore di combinazione	Attiva	Massa	Fattore massa
Peso Proprio	1	Si	n.a.	n.a.

Condizione di carico	Fattore di combinazione	Attiva	Massa	Fattore massa
QP Solai	1	Si	n.a.	n.a.
QV Solai	1	Si	n.a.	n.a.
QV SolaiPsi0	1	No	n.a.	n.a.
QV SolaiPsi1	1	Si	n.a.	n.a.
QV SolaiPsi2	1	No	n.a.	n.a.
Neve	0.5	No	n.a.	n.a.
Carichi termici	0.6	Si	n.a.	n.a.
Vento Y	1	No	n.a.	n.a.
Vento -Y	1	Si	n.a.	n.a.
QFissi Solai	1	No	n.a.	n.a.

Combinazione n° 13: **AD Termici**

Tipo: SLE Rara

Spettro: n.a.

Fattore sisma: n.a.

Angolo ingresso sisma [°]: n.a.

Kmod: 1.00

Condizione di carico	Fattore di combinazione	Attiva	Massa	Fattore massa
Peso Proprio	1	Si	n.a.	n.a.
QP Solai	1	Si	n.a.	n.a.
QV Solai	1	Si	n.a.	n.a.
QV SolaiPsi0	1	No	n.a.	n.a.
QV SolaiPsi1	1	Si	n.a.	n.a.
QV SolaiPsi2	1	No	n.a.	n.a.
Neve	0.5	Si	n.a.	n.a.

Condizione di carico	Fattore di combinazione	Attiva	Massa	Fattore massa
Carichi termici	1	Si	n.a.	n.a.
Vento Y	0.6	Si	n.a.	n.a.
Vento -Y	1	No	n.a.	n.a.
QFissi Solai	1	No	n.a.	n.a.

Combinazione n° 14: **AD QVSolai**

Tipo: SLE Freq.

Spettro: n.a.

Fattore sisma: n.a.

Angolo ingresso sisma [°]: n.a.

Kmod: 1.00

Condizione di carico	Fattore di combinazione	Attiva	Massa	Fattore massa
Peso Proprio	1	Si	n.a.	n.a.
QP Solai	1	Si	n.a.	n.a.
QV Solai	1	Si	n.a.	n.a.
QV SolaiPsi0	1	No	n.a.	n.a.
QV SolaiPsi1	1	No	n.a.	n.a.
QV SolaiPsi2	1	Si	n.a.	n.a.
Neve	0.2	Si	n.a.	n.a.
Carichi termici	0.5	Si	n.a.	n.a.
Vento Y	0.2	Si	n.a.	n.a.
Vento -Y	1	No	n.a.	n.a.
QFissi Solai	1	No	n.a.	n.a.

Combinazione n° 15: **VENTO_Y+FREQ**

Tipo: SLE Freq.

Spettro: n.a.
Fattore sisma: n.a.
Angolo ingresso sisma [°]: n.a.
Kmod: 1.00

Condizione di carico	Fattore di combinazione	Attiva	Massa	Fattore massa
Peso Proprio	1	Si	n.a.	n.a.
QP Solai	1	Si	n.a.	n.a.
QV Solai	1	Si	n.a.	n.a.
QV SolaiPsi0	1	No	n.a.	n.a.
QV SolaiPsi1	1	No	n.a.	n.a.
QV SolaiPsi2	1	No	n.a.	n.a.
Neve	0.2	Si	n.a.	n.a.
Carichi termici	0.5	Si	n.a.	n.a.
Vento Y	1	Si	n.a.	n.a.
Vento -Y	1	No	n.a.	n.a.
QFissi Solai	1	No	n.a.	n.a.

Combinazione n° 16: VENTO_Y-FREQ
Tipo: SLE Freq.
Spettro: n.a.
Fattore sisma: n.a.
Angolo ingresso sisma [°]: n.a.
Kmod: 1.00

Condizione di carico	Fattore di combinazione	Attiva	Massa	Fattore massa
Peso Proprio	1	Si	n.a.	n.a.
QP Solai	1	Si	n.a.	n.a.

Condizione di carico	Fattore di combinazione	Attiva	Massa	Fattore massa
QV Solai	1	Si	n.a.	n.a.
QV SolaiPsi0	1	No	n.a.	n.a.
QV SolaiPsi1	1	No	n.a.	n.a.
QV SolaiPsi2	1	No	n.a.	n.a.
Neve	0.2	Si	n.a.	n.a.
Carichi termici	0.5	Si	n.a.	n.a.
Vento Y	1	No	n.a.	n.a.
Vento -Y	1	Si	n.a.	n.a.
QFissi Solai	1	No	n.a.	n.a.

Combinazione n° 17: **AD Termici**

Tipo: SLE Freq.

Spettro: n.a.

Fattore sisma: n.a.

Angolo ingresso sisma [°]: n.a.

Kmod: 1.00

Condizione di carico	Fattore di combinazione	Attiva	Massa	Fattore massa
Peso Proprio	1	Si	n.a.	n.a.
QP Solai	1	Si	n.a.	n.a.
QV Solai	1	Si	n.a.	n.a.
QV SolaiPsi0	1	No	n.a.	n.a.
QV SolaiPsi1	1	No	n.a.	n.a.
QV SolaiPsi2	1	No	n.a.	n.a.
Neve	1	No	n.a.	n.a.
Carichi termici	1	Si	n.a.	n.a.

Condizione di carico	Fattore di combinazione	Attiva	Massa	Fattore massa
Vento Y	1	No	n.a.	n.a.
Vento -Y	1	No	n.a.	n.a.
QFissi Solai	1	No	n.a.	n.a.

Combinazione n° 18: **Quasi P1**

Tipo: SLE Q.Perm.

Spettro: n.a.

Fattore sisma: n.a.

Angolo ingresso sisma [°]: n.a.

Kmod: 1.00

Condizione di carico	Fattore di combinazione	Attiva	Massa	Fattore massa
Peso Proprio	1	Si	n.a.	n.a.
QP Solai	1	Si	n.a.	n.a.
QV Solai	1	Si	n.a.	n.a.
QV SolaiPsi0	1	No	n.a.	n.a.
QV SolaiPsi1	1	No	n.a.	n.a.
QV SolaiPsi2	1	No	n.a.	n.a.
Neve	0	Si	n.a.	n.a.
Carichi termici	0	Si	n.a.	n.a.
Vento Y	0	Si	n.a.	n.a.
Vento -Y	0	Si	n.a.	n.a.
QFissi Solai	1	No	n.a.	n.a.

Combinazione n° 19: **SISMAX_SLD**

Tipo: Modale SLE

Spettro: SpettroNT_ 2018(q=1.5)

Fattore sisma: 1.00

Angolo ingresso sisma [°]: 0

Kmod: 1.00

Condizione di carico	Fattore di combinazione	Attiva	Massa	Fattore massa
Peso Proprio	1	Si	Si	1
QP Solai	1	Si	Si	1
QV Solai	1	Si	Si	1
QV SolaiPsi0	1	No	No	1
QV SolaiPsi1	1	No	No	1
QV SolaiPsi2	1	No	No	1
Neve	1	No	No	1
Carichi termici	1	No	No	1
Vento Y	1	No	No	1
Vento -Y	1	No	No	1
QFissi Solai	1	No	No	1

Combinazione n° 20: SISMAY_SLD

Tipo: Modale SLE

Spettro: SpettroNT_ 2018(q=1.5)

Fattore sisma: 1.00

Angolo ingresso sisma [°]: 90

Kmod: 1.00

Condizione di carico	Fattore di combinazione	Attiva	Massa	Fattore massa
Peso Proprio	1	Si	Si	1
QP Solai	1	Si	Si	1
QV Solai	1	Si	Si	1

Condizione di carico	Fattore di combinazione	Attiva	Massa	Fattore massa
QV SolaiPsi0	1	No	No	1
QV SolaiPsi1	1	No	No	1
QV SolaiPsi2	1	No	No	1
Neve	1	No	No	1
Carichi termici	1	No	No	1
Vento Y	1	No	No	1
Vento -Y	1	No	No	1
QFissi Solai	1	No	No	1

9.2 Nodi – Geometria e vincoli

Nodo	X	Y	Z	Tx	Ty	Tz	Rx	Ry	Rz	Impalcato
	Coordinate [mm]			Vincoli						
0	40200	1052	2034	0	0	0	0	0	0	1
0	31400	2978	4264	0	0	0	0	0	0	1
0	31400	8155	5250	0	0	0	0	0	0	1
0	44600	5811	5191	0	0	0	0	0	0	1
0	44600	4830	5001	0	0	0	0	0	0	1
0	44600	3876	4701	0	0	0	0	0	0	1
0	44600	2978	4264	0	0	0	0	0	0	1
0	44600	2176	3670	0	0	0	0	0	0	1
0	44600	1521	2917	0	0	0	0	0	0	1
0	44600	1052	2034	0	0	0	0	0	0	1
0	44600	787	1039	0	0	0	0	0	0	1
0	44600	8155	5250	0	0	0	0	0	0	1
0	31400	787	1039	0	0	0	0	0	0	1
0	31400	3876	4701	0	0	0	0	0	0	1
0	40200	5811	5191	0	0	0	0	0	0	1
0	40200	4830	5001	0	0	0	0	0	0	1
0	40200	3876	4701	0	0	0	0	0	0	1
0	40200	2978	4264	0	0	0	0	0	0	1
0	40200	2176	3670	0	0	0	0	0	0	1
0	40200	1521	2917	0	0	0	0	0	0	1
0	31400	2176	3670	0	0	0	0	0	0	1
0	40200	787	1039	0	0	0	0	0	0	1
0	40200	8155	5250	0	0	0	0	0	0	1
0	31400	1052	2034	0	0	0	0	0	0	1
0	35800	5811	5191	0	0	0	0	0	0	1
0	31400	4830	5001	0	0	0	0	0	0	1
0	35800	4830	5001	0	0	0	0	0	0	1
0	35800	3876	4701	0	0	0	0	0	0	1
0	35800	2978	4264	0	0	0	0	0	0	1
0	35800	2176	3670	0	0	0	0	0	0	1

Nodo	X	Y	Z	Tx	Ty	Tz	Rx	Ry	Rz	Impalcato
0	35800	1521	2917	0	0	0	0	0	0	1
0	35800	1052	2034	0	0	0	0	0	0	1
0	35800	787	1039	0	0	0	0	0	0	1
0	35800	8155	5250	0	0	0	0	0	0	1
0	31400	1521	2917	0	0	0	0	0	0	1
0	31400	5811	5191	0	0	0	0	0	0	1
1	600	8155	0	1	1	0	0	0	1	0
2	5000	8155	0	1	1	0	0	0	1	0
3	9400	8155	0	1	1	0	0	0	1	0
4	13800	8155	0	1	1	0	0	0	1	0
5	18200	8155	0	1	1	0	0	0	1	0
6	22600	8155	0	1	1	0	0	0	1	0
7	27000	8155	0	1	1	0	0	0	1	0
8	31400	8155	0	1	1	0	0	0	1	0
9	35800	8155	0	1	1	0	0	0	1	0
10	40200	8155	0	1	1	0	0	0	1	0
11	44600	8155	0	1	1	0	0	0	1	0
12	100	205	0	1	1	0	0	0	1	0
13	45100	205	0	1	1	0	0	0	1	0
14	600	705	0	1	1	0	0	0	1	0
15	5000	705	0	1	1	0	0	0	1	0
16	9400	705	0	1	1	0	0	0	1	0
17	13800	705	0	1	1	0	0	0	1	0
18	18200	705	0	1	1	0	0	0	1	0
19	22600	705	0	1	1	0	0	0	1	0
20	27000	705	0	1	1	0	0	0	1	0
21	31400	705	0	1	1	0	0	0	1	0
22	35800	705	0	1	1	0	0	0	1	0
23	40200	705	0	1	1	0	0	0	1	0
24	44600	705	0	1	1	0	0	0	1	0
36	100	8655	0	1	1	0	0	0	1	0
37	45100	8655	0	1	1	0	0	0	1	0
38	600	8155	5250	0	0	0	0	0	0	1
39	600	787	1039	0	0	0	0	0	0	1
40	600	1052	2034	0	0	0	0	0	0	1
41	600	1521	2917	0	0	0	0	0	0	1
42	600	2176	3670	0	0	0	0	0	0	1
43	600	2978	4264	0	0	0	0	0	0	1
44	600	3876	4701	0	0	0	0	0	0	1
45	600	4830	5001	0	0	0	0	0	0	1
46	600	5811	5191	0	0	0	0	0	0	1
47	5000	8155	5250	0	0	0	0	0	0	1
48	5000	787	1039	0	0	0	0	0	0	1
49	5000	1052	2034	0	0	0	0	0	0	1
50	5000	1521	2917	0	0	0	0	0	0	1
51	5000	2176	3670	0	0	0	0	0	0	1
52	5000	2978	4264	0	0	0	0	0	0	1
53	5000	3876	4701	0	0	0	0	0	0	1
54	5000	4830	5001	0	0	0	0	0	0	1
55	5000	5811	5191	0	0	0	0	0	0	1
56	9400	8155	5250	0	0	0	0	0	0	1
57	9400	787	1039	0	0	0	0	0	0	1
58	9400	1052	2034	0	0	0	0	0	0	1
59	9400	1521	2917	0	0	0	0	0	0	1
60	9400	2176	3670	0	0	0	0	0	0	1
61	9400	2978	4264	0	0	0	0	0	0	1
62	9400	3876	4701	0	0	0	0	0	0	1

Nodo	X	Y	Z	Tx	Ty	Tz	Rx	Ry	Rz	Impalcato
63	9400	4830	5001	0	0	0	0	0	0	1
64	9400	5811	5191	0	0	0	0	0	0	1
65	13800	8155	5250	0	0	0	0	0	0	1
66	13800	787	1039	0	0	0	0	0	0	1
67	13800	1052	2034	0	0	0	0	0	0	1
68	13800	1521	2917	0	0	0	0	0	0	1
69	13800	2176	3670	0	0	0	0	0	0	1
70	13800	2978	4264	0	0	0	0	0	0	1
71	13800	3876	4701	0	0	0	0	0	0	1
72	13800	4830	5001	0	0	0	0	0	0	1
73	13800	5811	5191	0	0	0	0	0	0	1
74	18200	8155	5250	0	0	0	0	0	0	1
75	18200	787	1039	0	0	0	0	0	0	1
76	18200	1052	2034	0	0	0	0	0	0	1
77	18200	1521	2917	0	0	0	0	0	0	1
78	18200	2176	3670	0	0	0	0	0	0	1
79	18200	2978	4264	0	0	0	0	0	0	1
80	18200	3876	4701	0	0	0	0	0	0	1
81	18200	4830	5001	0	0	0	0	0	0	1
82	18200	5811	5191	0	0	0	0	0	0	1
83	22600	8155	5250	0	0	0	0	0	0	1
84	22600	787	1039	0	0	0	0	0	0	1
85	22600	1052	2034	0	0	0	0	0	0	1
86	22600	1521	2917	0	0	0	0	0	0	1
87	22600	2176	3670	0	0	0	0	0	0	1
88	22600	2978	4264	0	0	0	0	0	0	1
89	22600	3876	4701	0	0	0	0	0	0	1
90	22600	4830	5001	0	0	0	0	0	0	1
91	22600	5811	5191	0	0	0	0	0	0	1
92	27000	8155	5250	0	0	0	0	0	0	1
93	27000	787	1039	0	0	0	0	0	0	1
94	27000	1052	2034	0	0	0	0	0	0	1
95	27000	1521	2917	0	0	0	0	0	0	1
96	27000	2176	3670	0	0	0	0	0	0	1
97	27000	2978	4264	0	0	0	0	0	0	1
98	27000	3876	4701	0	0	0	0	0	0	1
99	27000	4830	5001	0	0	0	0	0	0	1
100	27000	5811	5191	0	0	0	0	0	0	1
125	600	6805	5294	0	0	0	0	0	0	1
126	5000	6805	5294	0	0	0	0	0	0	1
127	9400	6805	5294	0	0	0	0	0	0	1
128	13800	6805	5294	0	0	0	0	0	0	1
129	18200	6805	5294	0	0	0	0	0	0	1
130	22600	6805	5294	0	0	0	0	0	0	1
131	27000	6805	5294	0	0	0	0	0	0	1
132	31400	6805	5294	0	0	0	0	0	0	1
133	35800	6805	5294	0	0	0	0	0	0	1
134	40200	6805	5294	0	0	0	0	0	0	1
135	44600	6805	5294	0	0	0	0	0	0	1

9.3 Nodi – Carichi

Nodi - Carichi

N°	Cond.	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Tx	Ty	Tz	Rx	Ry	Rz	Δt
		kg			kg*m			mm			mrad			°C
0	Carichi termici													25
0	Carichi termici													25
0	Carichi termici													25
0	Carichi termici													25
0	Carichi termici													25
0	Carichi termici													25
0	Carichi termici													25
0	Carichi termici													25
0	Carichi termici													25
0	Carichi termici													25
0	Carichi termici													25
0	Carichi termici													25
0	Carichi termici													25
0	Carichi termici													25
0	Carichi termici													25
0	Carichi termici													25
0	Carichi termici													25
0	Carichi termici													25
0	Carichi termici													25
0	Carichi termici													25
0	Carichi termici													25
0	Carichi termici													25
0	Carichi termici													25
0	Carichi termici													25
0	Carichi termici													25
0	Carichi termici													25
0	Carichi termici													25
0	Carichi termici													25
0	Carichi termici													25
0	Carichi termici													25
0	Carichi termici													25
0	Carichi termici													25
0	Carichi termici													25
0	Carichi termici													25
0	Carichi termici													25
0	Carichi termici													25
0	Carichi termici													25
0	Carichi termici													25
0	Carichi termici													25
0	Carichi termici													25
38	Carichi termici													25
38	Carichi termici													25
39	Carichi termici													25
39	Carichi termici													25
40	Carichi termici													25
40	Carichi termici													25
41	Carichi termici													25
41	Carichi termici													25
42	Carichi termici													25
42	Carichi termici													25
43	Carichi termici													25
43	Carichi termici													25
44	Carichi termici													25
44	Carichi termici													25
45	Carichi termici													25
45	Carichi termici													25
46	Carichi termici													25
46	Carichi termici													25
47	Carichi termici													25
48	Carichi termici													25
49	Carichi termici													25
50	Carichi termici													25
51	Carichi termici													25
52	Carichi termici													25
53	Carichi termici													25
54	Carichi termici													25
55	Carichi termici													25

N°	Cond.	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Tx	Ty	Tz	Rx	Ry	Rz	Δt
56	Carichi termici													25
57	Carichi termici													25
58	Carichi termici													25
59	Carichi termici													25
60	Carichi termici													25
61	Carichi termici													25
62	Carichi termici													25
63	Carichi termici													25
64	Carichi termici													25
65	Carichi termici													25
66	Carichi termici													25
67	Carichi termici													25
68	Carichi termici													25
69	Carichi termici													25
70	Carichi termici													25
71	Carichi termici													25
72	Carichi termici													25
73	Carichi termici													25
74	Carichi termici													25
75	Carichi termici													25
76	Carichi termici													25
77	Carichi termici													25
78	Carichi termici													25
79	Carichi termici													25
80	Carichi termici													25
81	Carichi termici													25
82	Carichi termici													25
83	Carichi termici													25
84	Carichi termici													25
85	Carichi termici													25
86	Carichi termici													25
87	Carichi termici													25
88	Carichi termici													25
89	Carichi termici													25
90	Carichi termici													25
91	Carichi termici													25
92	Carichi termici													25
93	Carichi termici													25
94	Carichi termici													25
95	Carichi termici													25
96	Carichi termici													25
97	Carichi termici													25
98	Carichi termici													25
99	Carichi termici													25
100	Carichi termici													25
125	Carichi termici													25
125	Carichi termici													25
126	Carichi termici													25
127	Carichi termici													25
128	Carichi termici													25
129	Carichi termici													25
130	Carichi termici													25
131	Carichi termici													25
132	Carichi termici													25
13	Carichi termici													25

N°	Cond.	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Tx	Ty	Tz	Rx	Ry	Rz	Δt
3														
13 4	Carichi termici													25
13 5	Carichi termici													25

9.4 Platea– Geometria e vincoli

Parete	Nodi	Tipo	Materiale	Criterio	N.P.	N.P.X	N.P.Y	Spess.
								cm
1	1-2-3-4-5-6-7-8-9-10-11-24-23-22-21-20-19-18-17-16-15-14	Platea	C25/30	CLS_Platee	1134			50
2	37-11-10-9-8-7-6-5-4-3-2-1-36	Platea	C25/30	CLS_Platee	175			50
3	36-12-14-1	Platea	C25/30	CLS_Platee	28			50
4	12-14-15-16-17-18-19-20-21-22-23-24-13	Platea	C25/30	CLS_Platee	175			50
5	13-37-11-24	Platea	C25/30	CLS_Platee	32			50

9.5 Platea – Carichi

Shell Indice dello shell
Cond. Condizione di carico
Tipo Tipologia di spinta
γ Peso specifico: terreno o acqua
Q Valore del carico uniforme
Vert.1 Valore del carico nel primo vertice(1)
Vert.2 Valore del carico nel secondo vertice(1)
Vert.3 Valore del carico nel terzo vertice(1)
Vert.4 Valore del carico nel quarto vertice(1)
Hw Altezza del pelo libero dell'acqua
(1): Per shell con numero di vertici maggiori 4, per carichi trapezoidali, il valore del carico nei vertici e' stampato a gruppi di 4 secondo l'ordine con cui i vertici sono stati definiti

Shell	Cond.	Tipo	Q	Vert.1	Vert.2	Vert.3	Vert.4	Hw	γ
			kg/mq	kg/mq	kg/mq	kg/mq	kg/mq	cm	kg/mc
1	Peso Proprio	Peso Proprio kg	409750						
2	Peso Proprio	Peso Proprio kg	27812						
3	Peso Proprio	Peso Proprio kg	4969						
4	Peso Proprio	Peso Proprio kg	27812						
5	Peso Proprio	Peso Proprio kg	4969						

10 SOLLECITAZIONI SLU

Le sollecitazioni sulla platea sono riportate nei paragrafi successivi. L'opera, per la piccola entità, la distribuzione dei carichi che non altera sensibilmente lo stato tensionale del terreno, può essere considerata ininfluente ai fini della verifica a liquefazione del terreno sottostante.

10.1 Platea – Sollecitazioni SLU

Scenario di calcolo: **Set_NT_SLV_SLD_A2_(STR/GEO)_2018**

Muro	Pann.	Sxx	Syy	Sxy	Mxx	Myy	Mxy
		kg/cmq	kg/cmq	kg/cmq	kg*m/m	kg*m/m	kg*m/m
1	1	-0.16(6-I-3)	-1.31(3)	0.25(6-I-3)	-52(5)	-572(3)	-62(7-II-2)
1	2	-0.11(6-I-3)	-1.38(3)	0.26(7-II-2)	-42(5)	-632(3)	-96(4)
1	3	-0.09(3)	-1.44(3)	0.27(7-II-2)	-37(6-I-3)	-667(3)	-124(4)
1	4	-0.09(3)	-1.46(3)	0.26(7-II-2)	44(6-II-3)	-679(3)	-139(4)
1	5	-0.09(3)	-1.44(3)	0.25(7-II-2)	53(6-II-3)	-670(3)	-146(4)
1	6	-0.08(3)	-1.38(3)	-0.30(3)	61(6-II-3)	-641(3)	158(7-I-2)
1	7	-0.09(5)	-1.28(3)	-0.39(3)	67(6-II-3)	-589(3)	176(7-I-2)
1	8	-0.10(5)	-1.15(5)	-0.47(3)	73(6-II-3)	-524(5)	198(3)
1	9	-0.13(5)	-1.01(5)	-0.52(3)	79(6-II-3)	-448(5)	212(3)
1	10	-0.17(5)	-0.88(6-I-3)	-0.56(3)	88(6-II-3)	-393(6-I-3)	206(3)
1	11	-0.23(5)	-0.81(4)	-0.58(3)	103(6-II-3)	-366(4)	180(6-II-3)
1	12	-0.33(5)	-0.76(4)	-0.59(5)	127(6-II-3)	-332(4)	184(6-II-3)
1	13	-0.47(5)	-0.68(4)	-0.56(5)	173(6-II-3)	303(7-I-2)	192(6-II-3)
1	14	-0.91(5)	0.73(7-I-2)	-0.81(4)	-384(4)	592(3)	-334(4)
1	15	-0.74(5)	-0.37(7-II-2)	-0.46(6-I-3)	-328(4)	482(3)	-182(6-I-3)
1	16	-0.70(5)	-0.48(3)	-0.29(6-I-3)	-310(5)	498(3)	-142(6-I-3)
1	17	-0.63(5)	-0.62(3)	0.15(6-II-3)	-280(4)	615(3)	-126(6-I-3)
1	18	-0.51(6-I-3)	-0.74(3)	0.19(7-II-2)	-227(4)	785(3)	-120(6-I-3)
1	19	-0.37(6-I-3)	-0.84(3)	0.29(7-II-2)	-144(4)	1031(3)	-141(3)
1	20	0.16(6-II-3)	-0.86(3)	0.37(7-II-2)	303(3)	1448(3)	-169(3)
1	21	0.83(5)	-0.92(7-II-2)	0.57(7-II-2)	899(3)	2334(3)	-308(3)
1	22	0.91(6-II-3)	-0.94(7-II-2)	-0.50(4)	730(3)	2351(3)	-292(4)
1	23	0.42(6-II-3)	-0.91(3)	-0.20(7-II-2)	291(6-II-3)	1529(3)	-124(4)
1	24	-0.41(6-I-3)	-0.96(3)	-0.15(6-II-1)	-162(4)	1222(3)	101(6-II-3)
1	25	-0.42(5)	-0.96(3)	-0.12(6-II-1)	-153(4)	1118(3)	82(6-II-3)
1	26	-0.38(5)	-0.97(3)	0.19(4)	-118(4)	1131(3)	-72(6-I-3)
1	27	-0.23(3)	-0.99(3)	0.27(4)	-73(7-II-2)	1261(3)	-106(3)
1	28	-0.10(6-II-1)	-0.95(3)	0.31(4)	251(3)	1596(3)	-144(3)
1	29	0.63(5)	-0.98(7-II-2)	-0.55(7-I-2)	783(3)	2436(3)	-270(3)
1	30	0.67(6-II-3)	-0.98(7-II-2)	0.52(7-I-2)	672(3)	2413(3)	249(7-I-2)
1	31	-0.26(6-I-3)	-0.92(3)	-0.28(7-II-2)	181(6-II-3)	1574(3)	144(7-I-2)
1	32	-0.35(5)	-0.97(3)	-0.20(7-II-2)	-93(4)	1253(3)	107(7-I-2)
1	33	-0.45(3)	-0.96(3)	-0.13(6-II-4)	-122(5)	1140(3)	57(7-I-2)
1	34	-0.44(3)	-0.97(3)	0.13(7-II-4)	-109(3)	1146(3)	-59(7-I-4)
1	35	-0.30(3)	-0.99(3)	0.21(7-II-3)	-66(7-II-2)	1273(3)	-99(3)
1	36	-0.20(6-II-1)	-0.94(3)	0.29(7-II-3)	230(3)	1612(3)	-138(3)
1	37	0.58(6-I-1)	-0.91(7-II-2)	-0.45(7-I-3)	756(3)	2451(3)	-250(3)
1	38	0.61(6-II-3)	-0.91(7-II-2)	0.51(7-I-2)	693(3)	2435(3)	240(7-I-2)
1	39	-0.22(6-I-3)	-0.93(3)	-0.32(7-II-2)	188(3)	1592(3)	154(7-I-2)
1	40	-0.34(3)	-0.98(3)	-0.24(7-II-2)	-77(4)	1263(3)	118(7-I-2)
1	41	-0.45(3)	-0.98(3)	-0.15(7-II-2)	-117(5)	1146(3)	74(7-I-2)
1	42	-0.43(3)	-0.97(3)	0.14(7-II-4)	-104(7-II-3)	1156(3)	-63(7-I-4)
1	43	-0.31(3)	-0.99(3)	0.21(7-II-4)	-71(6-II-1)	1279(3)	-97(3)

Muro	Pann.	Sxx	Syy	Sxy	Mxx	Myy	Mxy
1	44	-0.21(6-II-3)	-0.95(3)	0.26(7-II-4)	214(3)	1602(3)	-131(3)
1	45	0.60(6-I-3)	-0.85(7-II-3)	-0.46(7-I-3)	741(3)	2454(3)	-243(3)
1	46	0.61(6-II-3)	-0.85(7-II-3)	0.47(7-I-2)	711(3)	2448(3)	221(7-I-2)
1	47	-0.21(6-I-3)	-0.94(3)	-0.31(7-II-2)	199(3)	1598(3)	141(7-I-2)
1	48	-0.32(3)	-0.99(3)	-0.25(7-II-2)	-73(6-I-3)	1274(3)	113(7-I-2)
1	49	-0.45(3)	-0.97(3)	-0.17(7-II-2)	-111(5)	1156(3)	78(7-I-2)
1	50	-0.44(3)	-0.98(3)	0.15(7-II-4)	-109(7-II-3)	1155(3)	-67(7-I-4)
1	51	-0.32(3)	-0.99(3)	0.23(7-II-4)	-74(6-II-3)	1278(3)	-100(7-I-4)
1	52	-0.21(6-II-3)	-0.93(3)	0.28(7-II-4)	215(3)	1613(3)	-121(7-I-4)
1	53	0.59(6-I-3)	-0.84(7-II-3)	-0.42(7-I-3)	730(3)	2440(3)	-222(3)
1	54	0.58(6-II-3)	-0.84(7-II-3)	0.41(7-I-3)	713(3)	2441(3)	217(3)
1	55	-0.21(6-I-3)	-0.93(3)	-0.28(7-II-2)	214(3)	1614(3)	126(3)
1	56	-0.31(3)	-0.99(3)	-0.23(7-II-2)	-73(6-I-3)	1278(3)	99(7-I-2)
1	57	-0.44(3)	-0.98(3)	-0.15(7-I-4)	-109(3)	1154(3)	67(7-I-2)
1	58	-0.44(3)	-0.98(3)	0.17(7-II-4)	-111(5)	1153(3)	-77(7-I-4)
1	59	-0.32(3)	-0.99(3)	0.25(7-II-4)	-73(6-II-3)	1272(3)	-112(7-I-4)
1	60	-0.21(6-II-3)	-0.94(3)	0.31(7-II-4)	201(3)	1595(3)	-138(7-I-4)
1	61	0.60(6-I-3)	-0.85(7-II-3)	-0.47(7-I-4)	712(3)	2434(3)	-219(7-I-4)
1	62	0.60(6-II-3)	-0.84(7-II-3)	0.45(7-I-3)	733(3)	2424(3)	237(3)
1	63	-0.21(6-I-3)	-0.95(3)	-0.26(7-II-2)	211(3)	1594(3)	124(3)
1	64	-0.31(3)	-0.99(3)	-0.21(7-II-2)	-72(6-I-1)	1274(3)	93(7-I-2)
1	65	-0.43(3)	-0.97(3)	-0.14(7-II-2)	-104(7-II-3)	1152(3)	62(7-I-2)
1	66	-0.45(3)	-0.98(3)	0.15(7-II-4)	-117(5)	1142(3)	-73(7-I-4)
1	67	-0.33(3)	-0.99(3)	0.24(7-II-4)	-76(6-II-3)	1259(3)	-116(7-I-4)
1	68	-0.22(6-II-3)	-0.92(3)	0.32(7-II-4)	193(3)	1586(3)	-148(7-I-4)
1	69	0.59(6-I-3)	-0.92(7-II-4)	-0.50(7-I-4)	694(3)	2405(3)	-233(7-I-4)
1	70	0.57(6-II-1)	-0.89(7-II-4)	0.44(7-I-3)	740(3)	2393(3)	239(3)
1	71	-0.19(6-I-1)	-0.94(3)	-0.28(7-II-3)	225(3)	1598(3)	124(7-I-3)
1	72	-0.29(3)	-0.99(3)	-0.21(7-II-3)	-67(7-II-4)	1265(3)	92(7-I-3)
1	73	-0.43(3)	-0.97(3)	-0.13(7-II-2)	-111(3)	1139(3)	57(7-I-2)
1	74	-0.44(3)	-0.97(3)	0.12(6-I-2)	-122(5)	1134(3)	-57(7-I-4)
1	75	-0.35(5)	-0.97(3)	0.20(7-II-4)	-93(4)	1248(3)	-103(7-I-4)
1	76	-0.26(6-II-3)	-0.91(3)	0.28(7-II-4)	187(3)	1565(3)	-135(7-I-4)
1	77	0.64(6-I-3)	-0.99(7-II-4)	-0.50(7-I-4)	675(3)	2369(3)	-237(7-I-4)
1	78	0.61(5)	-0.95(7-II-4)	0.53(7-I-4)	759(3)	2351(3)	254(3)
1	79	-0.10(6-I-1)	-0.94(3)	-0.31(4)	245(3)	1576(3)	133(7-I-4)
1	80	-0.23(3)	-0.99(3)	-0.26(4)	-74(7-II-4)	1249(3)	98(7-I-4)
1	81	-0.37(5)	-0.97(3)	-0.18(4)	-119(4)	1121(3)	66(6-II-3)
1	82	-0.41(5)	-0.96(3)	0.12(6-I-1)	-153(4)	1108(3)	-77(6-I-3)
1	83	-0.41(6-II-3)	-0.96(3)	0.14(7-II-4)	-161(4)	1213(3)	-93(6-I-3)
1	84	0.42(6-I-3)	-0.90(3)	0.20(7-II-4)	294(6-I-3)	1516(3)	124(4)
1	85	0.88(6-I-3)	-0.94(7-II-4)	0.48(4)	731(3)	2286(3)	280(4)
1	86	0.79(5)	-0.89(7-II-4)	-0.56(7-II-4)	871(3)	2236(3)	284(3)
1	87	0.16(6-I-3)	-0.85(3)	-0.36(7-II-4)	300(3)	1425(3)	142(3)
1	88	-0.37(6-II-3)	-0.84(3)	-0.29(7-II-4)	-144(4)	1019(3)	124(3)
1	89	-0.51(6-II-3)	-0.74(3)	-0.19(7-II-4)	-226(4)	777(3)	116(6-II-3)
1	90	-0.62(5)	-0.63(3)	-0.15(6-I-3)	-279(4)	608(3)	125(6-II-3)
1	91	-0.69(5)	-0.48(3)	0.29(6-II-3)	-309(5)	491(3)	142(6-II-3)
1	92	-0.72(4)	-0.38(6-II-3)	0.46(6-II-3)	-324(4)	473(3)	186(6-II-3)
1	93	-0.87(5)	0.69(7-I-4)	0.77(4)	-367(4)	554(3)	319(4)
1	94	-0.43(5)	-0.69(4)	0.55(5)	159(6-I-3)	-300(4)	-185(6-I-3)
1	95	-0.29(5)	-0.76(4)	0.57(5)	115(6-I-3)	-347(4)	-175(6-I-3)
1	96	-0.20(5)	-0.83(6-II-3)	0.55(3)	94(6-I-3)	-379(4)	-164(6-I-3)
1	97	-0.15(5)	-0.94(5)	0.51(3)	82(6-I-3)	-417(6-II-3)	-166(3)
1	98	-0.12(5)	-1.11(5)	0.46(3)	74(6-I-3)	-512(5)	-161(3)
1	99	-0.10(5)	-1.24(3)	0.38(3)	68(6-I-3)	-590(3)	-149(7-I-4)
1	100	-0.10(3)	-1.35(3)	0.29(3)	60(6-I-3)	-649(3)	-132(7-I-4)

Muro	Pann.	Sxx	Syy	Sxy	Mxx	Myy	Mxy
1	101	-0.10(3)	-1.41(3)	-0.24(7-II-4)	-54(6-II-3)	-679(3)	126(4)
1	102	-0.10(3)	-1.42(3)	-0.26(7-II-4)	-50(6-II-3)	-682(3)	115(4)
1	103	-0.11(3)	-1.38(3)	-0.26(7-II-4)	-48(6-II-3)	-656(3)	94(4)
1	104	-0.15(6-II-3)	-1.31(3)	-0.24(7-II-4)	-57(5)	-596(3)	62(7-II-4)
1	105	-0.22(6-II-3)	-1.23(3)	-0.35(3)	85(6-I-3)	-506(3)	-69(3)
1	106	-0.58(6-II-3)	-1.26(3)	-0.74(3)	-229(6-II-3)	-428(3)	-255(3)
1	107	-0.48(6-II-3)	-0.72(3)	-0.34(3)	-208(6-II-3)	185(7-II-4)	-136(3)
1	108	-0.54(3)	-0.60(3)	-0.16(7-II-4)	-217(3)	229(7-II-4)	-62(7-I-4)
1	109	-0.59(3)	-0.55(3)	-0.11(7-II-4)	-242(3)	281(7-II-4)	-49(7-II-4)
1	110	-0.54(3)	-0.55(3)	0.29(3)	-222(3)	334(7-II-4)	85(3)
1	111	-0.41(3)	-0.60(3)	0.47(3)	-150(3)	392(7-II-4)	152(3)
1	112	-0.17(5)	-0.73(3)	0.61(3)	86(7-II-4)	473(7-II-4)	215(3)
1	113	0.29(6-II-3)	-1.66(3)	1.00(3)	201(6-II-3)	-632(7-I-4)	335(3)
1	114	0.63(6-I-3)	-1.75(3)	-0.68(3)	327(6-I-3)	-684(7-I-4)	-283(3)
1	115	-0.34(6-II-3)	-0.70(3)	-0.31(3)	152(6-I-3)	519(7-II-4)	-153(3)
1	116	-0.32(6-II-3)	-0.55(3)	-0.28(6-I-3)	-111(3)	475(7-II-4)	-85(3)
1	117	-0.39(3)	-0.49(5)	-0.23(6-I-3)	-165(3)	460(7-II-4)	-45(7-II-3)
1	118	-0.38(3)	-0.48(5)	0.24(6-II-3)	-164(3)	463(7-II-4)	61(7-I-3)
1	119	-0.28(3)	-0.53(3)	0.34(3)	-109(3)	487(7-II-4)	121(3)
1	120	-0.16(6-I-3)	-0.67(3)	0.49(3)	98(6-II-3)	546(7-II-4)	189(3)
1	121	0.44(6-II-3)	-1.61(3)	0.86(3)	262(6-II-3)	-736(7-I-4)	310(3)
1	122	0.49(6-I-3)	-1.67(3)	-0.77(3)	261(6-I-3)	-770(7-I-4)	-294(3)
1	123	-0.22(6-II-3)	-0.67(3)	-0.39(3)	99(6-I-3)	547(7-II-4)	-163(3)
1	124	-0.26(3)	-0.52(3)	-0.24(6-I-3)	-107(3)	487(7-II-4)	-95(3)
1	125	-0.35(3)	-0.46(5)	-0.18(6-I-3)	-159(3)	464(7-II-4)	-50(7-I-2)
1	126	-0.35(3)	-0.46(5)	0.18(6-II-3)	-158(3)	461(7-II-4)	59(7-I-2)
1	127	-0.25(3)	-0.52(3)	0.30(3)	-103(3)	478(7-II-4)	113(3)
1	128	-0.21(6-I-3)	-0.67(3)	0.46(3)	114(6-II-3)	530(7-II-4)	187(3)
1	129	0.49(6-II-3)	-1.62(3)	0.83(3)	271(6-II-3)	-690(7-I-4)	303(3)
1	130	0.48(6-I-3)	-1.67(3)	-0.79(3)	262(6-I-3)	-708(7-I-4)	-295(3)
1	131	-0.20(6-II-3)	-0.67(3)	-0.43(3)	99(6-I-3)	522(7-II-4)	-175(3)
1	132	-0.26(3)	-0.52(3)	-0.26(7-I-4)	-105(3)	464(7-II-4)	-111(7-I-4)
1	133	-0.35(3)	-0.45(5)	-0.16(7-I-4)	-158(3)	447(7-II-3)	-69(7-I-4)
1	134	-0.35(3)	-0.46(5)	0.15(7-I-2)	-156(3)	449(7-II-3)	62(7-I-2)
1	135	-0.26(3)	-0.53(3)	0.27(3)	-106(3)	468(7-II-3)	103(3)
1	136	-0.21(6-I-3)	-0.65(3)	0.44(3)	107(6-II-3)	517(7-II-3)	175(3)
1	137	0.50(6-II-3)	-1.65(3)	0.85(3)	277(6-II-3)	-666(3)	315(3)
1	138	0.49(6-I-3)	-1.67(3)	-0.84(3)	270(6-I-3)	-685(3)	-311(3)
1	139	-0.20(6-II-3)	-0.66(3)	-0.43(3)	102(6-I-3)	522(7-II-3)	-169(3)
1	140	-0.26(3)	-0.52(3)	-0.27(3)	-106(3)	475(7-II-3)	-110(7-I-4)
1	141	-0.36(3)	-0.45(5)	-0.18(7-I-4)	-162(3)	458(7-II-3)	-74(7-I-4)
1	142	-0.36(3)	-0.46(5)	0.17(7-I-4)	-161(3)	458(7-II-3)	67(7-I-4)
1	143	-0.25(3)	-0.52(3)	0.28(3)	-103(3)	477(7-II-3)	104(3)
1	144	-0.20(6-I-3)	-0.67(3)	0.43(3)	105(6-II-3)	527(7-II-3)	171(3)
1	145	0.48(6-II-3)	-1.64(3)	0.81(3)	264(6-II-3)	-668(7-I-3)	297(3)
1	146	0.49(6-I-3)	-1.64(3)	-0.80(3)	268(6-I-3)	-667(7-I-3)	-293(3)
1	147	-0.21(6-II-3)	-0.68(3)	-0.45(3)	108(6-I-3)	527(7-II-3)	-178(3)
1	148	-0.26(3)	-0.52(3)	-0.28(3)	-108(3)	477(7-II-3)	-104(3)
1	149	-0.36(3)	-0.45(5)	-0.17(7-I-2)	-161(3)	459(7-II-3)	-67(7-I-2)
1	150	-0.36(3)	-0.45(5)	0.18(7-I-2)	-161(3)	458(7-II-3)	74(7-I-2)
1	151	-0.26(3)	-0.51(3)	0.27(3)	-107(3)	476(7-II-3)	110(7-I-2)
1	152	-0.20(6-I-3)	-0.65(3)	0.43(3)	101(6-II-3)	523(7-II-3)	168(3)
1	153	0.50(6-II-3)	-1.66(3)	0.85(3)	272(6-II-3)	-677(3)	315(3)
1	154	0.51(6-I-3)	-1.66(3)	-0.86(3)	280(6-I-3)	-673(3)	-316(3)
1	155	-0.21(6-II-3)	-0.65(3)	-0.44(3)	108(6-I-3)	519(7-II-3)	-173(3)
1	156	-0.26(3)	-0.52(3)	-0.28(3)	-106(3)	470(7-II-3)	-101(3)
1	157	-0.35(3)	-0.46(5)	-0.15(7-I-4)	-156(3)	451(7-II-3)	-62(7-I-4)

Muro	Pann.	Sxx	Syy	Sxy	Mxx	Myy	Mxy
1	158	-0.35(3)	-0.45(5)	0.16(7-I-2)	-159(3)	448(7-II-3)	68(7-I-2)
1	159	-0.26(3)	-0.51(3)	0.26(7-I-2)	-106(3)	466(7-II-2)	109(7-I-2)
1	160	-0.20(6-I-3)	-0.67(3)	0.43(3)	98(6-II-3)	524(7-II-2)	172(3)
1	161	0.50(6-II-3)	-1.65(3)	0.81(3)	268(6-II-3)	-701(7-I-2)	303(3)
1	162	0.50(6-I-3)	-1.66(3)	-0.84(3)	278(6-I-3)	-703(7-I-2)	-305(3)
1	163	-0.21(6-II-3)	-0.67(3)	-0.47(3)	116(6-I-3)	533(7-II-2)	-184(3)
1	164	-0.25(3)	-0.52(3)	-0.31(3)	-102(3)	481(7-II-2)	-111(3)
1	165	-0.35(3)	-0.46(5)	-0.18(6-I-3)	-158(3)	463(7-II-2)	-58(7-I-4)
1	166	-0.36(3)	-0.46(5)	0.18(6-II-3)	-160(3)	466(7-II-2)	49(7-I-4)
1	167	-0.27(3)	-0.52(3)	0.24(6-II-3)	-108(3)	489(7-II-2)	93(7-I-2)
1	168	-0.22(6-I-3)	-0.66(3)	0.39(3)	98(6-II-3)	550(7-II-2)	159(3)
1	169	0.52(6-II-3)	-1.65(3)	0.80(3)	269(6-II-3)	-758(7-I-2)	306(3)
1	170	0.46(6-I-3)	-1.66(3)	-0.88(3)	272(6-I-3)	-757(7-I-2)	-313(3)
1	171	-0.16(6-II-3)	-0.67(3)	-0.49(3)	100(6-I-3)	551(7-II-2)	-185(3)
1	172	-0.28(3)	-0.53(3)	-0.35(3)	-108(3)	490(7-II-2)	-117(3)
1	173	-0.38(3)	-0.48(5)	-0.25(6-I-3)	-164(3)	467(7-II-2)	-60(7-I-3)
1	174	-0.39(3)	-0.48(5)	0.23(6-II-3)	-166(3)	464(7-II-2)	44(7-II-3)
1	175	-0.33(6-I-3)	-0.54(3)	0.28(6-II-3)	-113(3)	479(7-II-2)	82(3)
1	176	-0.34(6-I-3)	-0.69(3)	0.31(3)	152(6-II-3)	524(7-II-2)	148(3)
1	177	0.66(6-II-3)	-1.73(3)	0.72(3)	338(6-II-3)	-674(7-I-2)	297(3)
1	178	0.32(6-I-3)	-1.72(3)	-1.02(3)	213(6-I-3)	-650(7-I-2)	-339(3)
1	179	-0.16(5)	-0.72(3)	-0.62(3)	87(7-II-2)	480(7-II-2)	-207(3)
1	180	-0.41(3)	-0.59(3)	-0.48(3)	-150(3)	397(7-II-2)	-146(3)
1	181	-0.55(3)	-0.54(3)	-0.29(3)	-224(3)	337(7-II-2)	-82(3)
1	182	-0.59(3)	-0.55(3)	0.11(7-II-2)	-243(3)	282(7-II-2)	49(7-II-2)
1	183	-0.55(3)	-0.60(3)	0.16(7-I-2)	-217(3)	230(7-II-2)	62(7-I-2)
1	184	-0.49(6-I-3)	-0.71(3)	0.35(3)	-209(6-I-3)	187(7-II-2)	136(3)
1	185	-0.61(6-I-3)	-1.29(3)	0.77(3)	-237(6-I-3)	-436(3)	267(3)
1	186	-0.24(6-I-3)	-1.24(3)	0.39(3)	99(6-II-3)	-494(3)	81(3)
1	187	0.11(7-II-3)	-0.65(7-II-3)	0.20(7-I-2)	605(3)	1215(3)	-122(3)
1	188	-0.10(6-I-3)	-0.86(3)	-0.20(7-II-2)	166(3)	1101(3)	-147(3)
1	189	-0.14(3)	-0.96(3)	-0.16(7-II-2)	-87(6-I-3)	965(3)	-100(7-II-2)
1	190	-0.22(3)	-1.00(3)	-0.13(7-I-4)	-177(3)	881(3)	-69(7-I-4)
1	191	-0.22(3)	-1.00(3)	0.14(7-II-4)	-177(3)	879(3)	75(7-II-4)
1	192	-0.15(5)	-0.96(3)	0.18(7-II-4)	-87(6-II-3)	959(3)	107(7-II-4)
1	193	-0.10(6-II-3)	-0.86(3)	0.22(7-II-4)	162(3)	1086(3)	154(3)
1	194	0.11(7-II-3)	-0.65(7-II-3)	-0.22(7-I-4)	604(3)	1184(3)	125(3)
1	195	0.10(7-II-3)	-0.64(7-II-3)	0.19(7-I-2)	598(3)	1181(3)	-122(3)
1	196	-0.10(6-I-1)	-0.86(3)	-0.18(7-II-2)	159(3)	1076(3)	-147(3)
1	197	-0.13(3)	-0.96(3)	-0.15(7-II-2)	-87(6-I-1)	946(3)	-92(7-II-2)
1	198	-0.21(3)	-1.00(3)	-0.11(7-II-2)	-176(3)	864(3)	-60(7-II-2)
1	199	-0.21(3)	-1.00(3)	0.13(7-II-4)	-180(3)	863(3)	68(7-II-4)
1	200	-0.16(5)	-0.96(3)	0.18(7-II-4)	-89(5)	941(3)	102(7-II-4)
1	201	-0.11(6-II-3)	-0.85(3)	0.23(7-II-4)	162(3)	1062(3)	160(3)
1	202	0.13(7-II-4)	-0.70(7-II-4)	-0.22(7-I-4)	594(3)	1151(3)	126(3)
1	203	0.11(7-II-4)	-0.67(7-II-4)	0.20(7-I-3)	587(3)	1149(3)	-117(3)
1	204	-0.08(6-I-1)	-0.85(3)	-0.19(7-II-3)	162(3)	1051(3)	-145(3)
1	205	-0.12(3)	-0.96(3)	-0.14(7-II-3)	-83(6-I-1)	926(3)	-90(7-II-2)
1	206	-0.20(3)	-0.99(3)	-0.11(7-II-2)	-179(3)	845(3)	-57(7-II-2)
1	207	-0.22(5)	-0.99(3)	0.09(7-II-2)	-181(3)	843(3)	54(7-II-2)
1	208	-0.18(6-II-3)	-0.95(3)	0.14(7-II-4)	-99(6-II-3)	919(3)	85(7-II-4)
1	209	-0.16(6-II-3)	-0.84(3)	-0.20(7-I-4)	160(3)	1032(3)	168(3)
1	210	0.13(7-II-4)	-0.75(7-II-4)	-0.18(7-I-4)	591(3)	1109(3)	133(3)
1	211	0.10(7-II-4)	-0.71(7-II-4)	0.22(7-I-4)	585(3)	1106(3)	-115(6-I-3)
1	212	-0.07(4)	-0.85(3)	-0.21(7-II-4)	174(3)	1014(3)	-140(3)
1	213	-0.16(4)	-0.95(3)	-0.16(7-II-3)	-83(7-II-4)	893(3)	-93(7-II-3)
1	214	-0.23(4)	-0.99(3)	-0.12(7-II-3)	-154(5)	812(3)	-58(7-II-3)

Muro	Pann.	Sxx	Syy	Sxy	Mxx	Myy	Mxy
1	215	-0.28(6-II-3)	-0.98(3)	0.08(7-I-3)	-166(5)	804(3)	49(6-II-3)
1	216	-0.30(6-II-3)	-0.93(3)	0.08(7-II-4)	-157(6-II-3)	867(3)	93(3)
1	217	0.32(6-I-3)	-0.81(3)	-0.16(7-I-4)	239(6-I-3)	957(3)	178(3)
1	218	0.29(6-I-3)	-0.70(7-II-4)	-0.14(7-I-4)	669(3)	997(3)	143(5)
1	219	0.26(6-I-3)	-0.67(7-II-4)	-0.25(7-II-4)	656(3)	961(3)	-183(6-I-3)
1	220	-0.22(4)	-0.76(3)	-0.26(7-II-4)	221(3)	834(3)	-186(3)
1	221	-0.33(4)	-0.81(3)	-0.20(7-II-4)	-166(6-II-3)	654(3)	-153(6-I-3)
1	222	-0.42(4)	-0.79(3)	-0.16(6-I-3)	-243(6-II-3)	488(3)	-138(6-I-3)
1	223	-0.48(4)	-0.71(3)	0.18(6-II-3)	-313(5)	367(3)	-132(6-I-3)
1	224	-0.50(4)	-0.57(3)	0.28(6-II-3)	-326(5)	298(7-I-4)	-129(6-I-3)
1	225	-0.47(4)	-0.55(6-II-3)	0.41(6-II-3)	-259(4)	274(7-I-4)	168(6-II-3)
1	226	-0.15(3)	-0.60(5)	0.14(7-I-2)	354(3)	510(3)	-80(3)
1	227	-0.08(3)	-0.79(3)	0.17(7-I-2)	134(3)	520(3)	-152(3)
1	228	-0.09(5)	-0.91(3)	0.15(7-I-2)	-75(7-II-3)	511(3)	-109(3)
1	229	-0.11(5)	-0.97(3)	0.12(7-II-4)	-166(3)	490(3)	-58(7-I-4)
1	230	-0.11(5)	-0.97(3)	-0.14(7-I-4)	-166(3)	488(3)	58(7-II-4)
1	231	-0.09(5)	-0.91(3)	-0.17(7-I-4)	-74(7-II-3)	503(3)	112(3)
1	232	-0.08(3)	-0.78(3)	-0.20(7-I-4)	134(3)	504(3)	154(3)
1	233	-0.16(3)	-0.60(5)	-0.15(7-I-4)	348(3)	491(7-I-3)	79(3)
1	234	-0.15(3)	-0.60(5)	0.13(7-I-2)	343(3)	488(7-I-3)	-78(3)
1	235	-0.08(3)	-0.79(3)	0.16(7-I-2)	127(3)	495(3)	-148(3)
1	236	-0.09(5)	-0.91(3)	0.14(7-I-2)	-74(6-I-1)	488(3)	-106(3)
1	237	-0.11(5)	-0.96(3)	0.11(7-I-2)	-166(3)	469(3)	-52(7-I-4)
1	238	-0.12(5)	-0.96(3)	-0.12(7-I-4)	-166(3)	468(3)	51(7-II-4)
1	239	-0.10(5)	-0.91(3)	-0.16(7-I-4)	-75(5)	481(3)	115(3)
1	240	-0.09(5)	-0.78(3)	-0.19(7-I-4)	133(3)	488(7-I-4)	155(3)
1	241	-0.16(3)	-0.60(5)	-0.12(7-I-4)	340(3)	491(7-I-4)	78(3)
1	242	-0.15(3)	-0.59(5)	0.12(7-I-2)	332(3)	495(7-I-4)	-74(3)
1	243	-0.08(3)	-0.78(3)	0.16(7-I-3)	123(3)	497(7-I-4)	-143(3)
1	244	-0.10(4)	-0.91(3)	0.13(7-I-2)	-73(7-II-3)	485(7-I-4)	-103(3)
1	245	-0.12(4)	-0.96(3)	0.10(7-I-2)	-167(3)	473(7-I-4)	-44(7-II-2)
1	246	-0.14(4)	-0.96(3)	-0.09(7-I-2)	-166(3)	478(7-I-4)	48(7-I-2)
1	247	-0.13(6-II-3)	-0.90(3)	-0.13(7-I-4)	-80(6-II-3)	498(7-I-4)	119(3)
1	248	-0.13(6-II-3)	-0.77(3)	-0.16(7-I-4)	134(3)	512(7-I-4)	157(3)
1	249	-0.14(3)	-0.60(7-II-4)	-0.08(7-I-4)	336(3)	-513(7-II-4)	80(3)
1	250	-0.13(6-II-3)	-0.60(3)	0.13(7-I-3)	330(3)	-510(7-II-4)	-79(6-I-3)
1	251	-0.13(6-II-3)	-0.78(3)	0.17(7-I-3)	132(3)	505(7-I-4)	-137(3)
1	252	-0.16(4)	-0.90(3)	0.13(7-I-3)	-79(7-II-4)	485(7-I-4)	-99(3)
1	253	-0.21(4)	-0.95(3)	-0.10(7-II-3)	-141(5)	461(7-I-4)	-41(7-II-3)
1	254	-0.24(4)	-0.94(3)	-0.09(7-II-3)	-147(5)	453(7-I-4)	46(6-II-3)
1	255	-0.25(4)	-0.87(3)	-0.10(7-I-4)	-140(4)	456(7-I-4)	113(3)
1	256	-0.24(6-II-3)	-0.74(3)	-0.13(7-I-4)	191(6-I-3)	-456(7-II-4)	141(3)
1	257	-0.25(6-II-3)	-0.57(5)	-0.10(6-I-3)	391(3)	-472(7-II-4)	97(6-II-3)
1	258	-0.25(6-II-3)	-0.56(7-II-4)	-0.13(7-II-4)	376(3)	-460(7-II-4)	-153(6-I-3)
1	259	-0.26(6-II-3)	-0.70(3)	-0.17(7-II-4)	159(3)	-424(7-II-4)	-213(3)
1	260	-0.31(4)	-0.78(3)	-0.15(7-II-4)	-171(6-II-3)	-391(4)	-199(3)
1	261	-0.35(4)	-0.79(3)	-0.16(6-I-3)	-236(6-II-3)	-368(4)	-156(3)
1	262	-0.38(4)	-0.75(3)	0.19(6-II-3)	-297(5)	-356(4)	-138(6-I-3)
1	263	-0.37(4)	-0.67(5)	0.26(6-II-3)	-289(5)	-351(4)	-130(6-I-3)
1	264	-0.31(4)	-0.65(6-II-3)	0.34(5)	-197(4)	-354(4)	-131(6-I-3)
1	265	-0.15(3)	-0.68(3)	0.12(7-I-2)	169(3)	-528(7-II-3)	-51(7-I-4)
1	266	-0.11(3)	-0.78(3)	0.15(7-I-2)	61(3)	-516(7-II-3)	-103(3)
1	267	-0.08(5)	-0.87(3)	0.14(7-I-2)	-73(7-II-3)	-501(7-II-3)	-90(3)
1	268	-0.08(4)	-0.92(3)	0.13(7-II-4)	-142(3)	-491(7-II-3)	-43(7-I-4)
1	269	-0.09(4)	-0.92(3)	-0.14(7-I-4)	-141(3)	-491(7-II-3)	41(7-I-2)
1	270	-0.09(5)	-0.87(3)	-0.16(7-I-4)	-72(7-II-3)	-501(7-II-3)	92(3)
1	271	-0.11(3)	-0.78(3)	-0.16(7-I-4)	61(3)	-515(7-II-3)	104(3)

Muro	Pann.	Sxx	Syy	Sxy	Mxx	Myy	Mxy
1	272	-0.16(3)	-0.68(3)	-0.13(7-I-4)	165(3)	-526(7-II-3)	46(3)
1	273	-0.15(3)	-0.69(3)	0.11(7-I-2)	162(3)	-525(7-II-3)	-52(7-I-4)
1	274	-0.11(3)	-0.78(3)	0.13(7-I-2)	55(3)	-512(7-II-3)	-100(3)
1	275	-0.09(5)	-0.87(3)	0.13(7-I-2)	-72(7-II-3)	-496(7-II-3)	-87(3)
1	276	-0.09(4)	-0.91(3)	0.11(7-I-2)	-142(3)	-486(7-II-3)	-39(7-I-4)
1	277	-0.09(4)	-0.91(3)	-0.12(7-I-4)	-141(3)	-485(7-II-3)	38(7-I-2)
1	278	-0.09(5)	-0.86(3)	-0.14(7-I-4)	-70(7-II-3)	-497(7-II-4)	94(3)
1	279	-0.12(3)	-0.78(3)	-0.14(7-I-4)	61(7-I-4)	-516(7-II-4)	104(3)
1	280	-0.16(3)	-0.68(3)	-0.10(7-I-4)	159(3)	-530(7-II-4)	47(3)
1	281	-0.15(3)	-0.69(3)	0.10(7-I-2)	155(3)	-533(7-II-4)	-45(7-I-4)
1	282	-0.11(3)	-0.78(3)	0.13(7-I-2)	-55(7-II-4)	-525(7-II-4)	-96(3)
1	283	-0.09(5)	-0.86(3)	0.12(7-I-2)	-72(7-II-3)	-515(7-II-4)	-83(3)
1	284	-0.11(4)	-0.91(3)	0.10(7-I-2)	-142(3)	-509(7-II-4)	-30(7-II-2)
1	285	-0.12(4)	-0.91(3)	-0.09(7-I-2)	-140(3)	-514(7-II-4)	41(3)
1	286	-0.12(6-II-3)	-0.86(3)	-0.11(7-I-4)	-73(7-II-4)	-526(7-II-4)	96(3)
1	287	-0.13(6-II-3)	-0.77(3)	-0.11(7-I-4)	73(7-I-4)	-542(7-II-4)	104(3)
1	288	-0.15(5)	-0.68(3)	-0.08(7-I-2)	159(3)	-552(7-II-4)	47(3)
1	289	-0.16(6-II-3)	-0.69(3)	0.10(7-I-3)	156(3)	-550(7-II-4)	-53(6-I-3)
1	290	-0.16(6-II-3)	-0.78(3)	0.12(7-I-3)	-67(7-II-4)	-538(7-II-4)	-94(3)
1	291	-0.17(6-II-3)	-0.86(3)	0.12(7-I-3)	-79(7-II-4)	-521(7-II-4)	-82(3)
1	292	-0.19(4)	-0.89(3)	-0.10(7-II-3)	-122(5)	-509(7-II-4)	-35(6-I-3)
1	293	-0.21(4)	-0.89(3)	-0.09(7-II-3)	-129(6-II-3)	-505(7-II-4)	39(6-II-3)
1	294	-0.22(6-II-3)	-0.83(3)	-0.10(7-II-2)	-127(4)	-510(7-II-4)	77(3)
1	295	-0.23(6-II-3)	-0.74(3)	-0.10(6-I-3)	-130(4)	-518(7-II-4)	80(6-II-3)
1	296	-0.25(6-II-3)	-0.64(3)	-0.10(6-I-3)	196(3)	-520(7-II-4)	-79(6-I-3)
1	297	-0.26(6-II-3)	-0.64(3)	-0.10(7-II-3)	182(3)	-510(7-II-4)	-127(6-I-3)
1	298	-0.26(6-II-3)	-0.71(3)	-0.12(7-II-4)	-144(4)	-487(7-II-4)	-190(3)
1	299	-0.28(4)	-0.77(3)	-0.13(6-I-3)	-180(6-II-3)	-459(7-II-4)	-204(3)
1	300	-0.30(4)	-0.80(3)	0.15(6-II-3)	-230(6-II-3)	-435(4)	-179(3)
1	301	-0.30(4)	-0.78(3)	0.18(6-II-3)	-272(5)	-418(4)	-137(3)
1	302	-0.28(4)	-0.76(5)	0.22(5)	-253(5)	-405(4)	-128(6-I-3)
1	303	-0.22(5)	-0.73(5)	0.34(5)	-171(6-II-3)	-398(4)	-128(6-I-3)
1	304	-0.14(3)	-0.75(3)	0.12(7-I-2)	-54(7-II-3)	-544(7-II-3)	-34(7-I-4)
1	305	-0.12(3)	-0.79(3)	0.13(7-I-2)	-61(7-II-3)	-539(7-II-3)	-61(3)
1	306	-0.09(3)	-0.84(3)	0.13(7-I-2)	-79(3)	-531(7-II-3)	-58(3)
1	307	-0.08(5)	-0.87(3)	0.12(7-II-4)	-125(3)	-525(7-II-3)	-29(7-I-4)
1	308	-0.08(5)	-0.87(3)	-0.13(7-I-4)	-125(3)	-525(7-II-3)	28(7-I-2)
1	309	-0.09(3)	-0.84(3)	-0.14(7-I-4)	-78(3)	-530(7-II-3)	59(3)
1	310	-0.12(3)	-0.79(3)	-0.14(7-I-4)	-60(7-II-3)	-537(7-II-3)	62(3)
1	311	-0.14(3)	-0.75(3)	-0.12(7-I-4)	-53(7-II-3)	-541(7-II-3)	30(7-I-2)
1	312	-0.14(3)	-0.75(3)	0.11(7-II-4)	-53(7-II-3)	-540(7-II-3)	-34(7-I-4)
1	313	-0.11(3)	-0.79(3)	0.12(7-I-2)	-61(7-II-3)	-533(7-II-3)	-59(3)
1	314	-0.09(5)	-0.84(3)	0.12(7-I-2)	-82(3)	-525(7-II-3)	-55(3)
1	315	-0.08(5)	-0.87(3)	0.11(7-II-4)	-126(3)	-519(7-II-3)	-26(7-I-4)
1	316	-0.08(5)	-0.87(3)	-0.11(7-I-4)	-125(3)	-518(7-II-3)	27(3)
1	317	-0.09(5)	-0.84(3)	-0.12(7-I-4)	-78(3)	-522(7-II-3)	61(3)
1	318	-0.12(3)	-0.79(3)	-0.12(7-I-4)	-62(7-II-4)	-530(7-II-4)	63(3)
1	319	-0.14(3)	-0.74(3)	-0.09(7-I-4)	-57(7-II-4)	-537(7-II-4)	27(3)
1	320	-0.14(3)	-0.75(3)	0.09(7-I-2)	-57(7-II-4)	-539(7-II-4)	-29(7-I-4)
1	321	-0.12(5)	-0.79(3)	0.11(7-I-2)	-62(7-II-4)	-537(7-II-4)	-56(3)
1	322	-0.10(5)	-0.84(3)	0.11(7-I-2)	-83(3)	-532(7-II-4)	-52(3)
1	323	-0.10(4)	-0.87(3)	0.10(7-I-2)	-126(3)	-530(7-II-4)	-20(7-II-2)
1	324	-0.11(6-II-3)	-0.87(3)	-0.09(7-I-2)	-124(3)	-532(7-II-4)	29(3)
1	325	-0.12(6-II-3)	-0.83(3)	-0.09(7-I-2)	-79(5)	-538(7-II-4)	62(3)
1	326	-0.13(6-II-3)	-0.78(3)	-0.09(7-I-2)	-68(7-II-4)	-545(7-II-4)	63(3)
1	327	-0.15(6-II-3)	-0.74(3)	-0.08(7-II-2)	-66(7-II-4)	-549(7-II-4)	28(6-II-3)
1	328	-0.16(6-II-3)	-0.74(3)	0.08(7-I-2)	-67(7-II-4)	-548(7-II-4)	-35(6-I-3)

Muro	Pann.	Sxx	Syy	Sxy	Mxx	Myy	Mxy
1	329	-0.17(6-II-3)	-0.78(3)	0.10(7-I-3)	-71(7-II-4)	-543(7-II-4)	-58(3)
1	330	-0.18(6-II-3)	-0.83(3)	0.10(7-I-3)	-76(7-II-4)	-535(7-II-4)	-56(3)
1	331	-0.19(6-II-3)	-0.85(3)	-0.09(7-II-3)	-112(5)	-528(7-II-4)	-31(6-I-3)
1	332	-0.20(6-II-3)	-0.84(3)	-0.09(7-II-3)	-115(6-II-3)	-526(7-II-4)	30(6-II-3)
1	333	-0.21(6-II-3)	-0.81(3)	-0.09(6-I-3)	-116(6-II-3)	-527(7-II-4)	47(6-II-3)
1	334	-0.22(6-II-3)	-0.75(3)	-0.10(6-I-3)	-122(4)	-528(7-II-4)	54(6-II-3)
1	335	-0.24(6-II-3)	-0.70(3)	-0.10(6-I-3)	-127(4)	-525(7-II-4)	-71(6-I-3)
1	336	-0.25(6-II-3)	-0.70(3)	-0.10(6-I-3)	-135(4)	-515(7-II-4)	-104(6-I-3)
1	337	-0.25(6-II-3)	-0.74(3)	-0.11(6-I-3)	-150(4)	-498(7-II-4)	-159(3)
1	338	-0.25(6-II-3)	-0.78(3)	0.13(6-II-3)	-189(6-II-3)	-476(7-II-4)	-180(3)
1	339	-0.25(4)	-0.81(3)	0.14(6-II-3)	-224(6-II-3)	-454(7-II-4)	-169(3)
1	340	-0.24(4)	-0.82(3)	0.17(5)	-250(5)	-433(4)	-141(3)
1	341	-0.22(4)	-0.84(5)	0.23(5)	-225(5)	-425(5)	-119(6-I-3)
1	342	-0.19(5)	-0.87(5)	0.33(3)	-160(6-II-3)	-429(5)	-118(6-I-3)
1	343	-0.12(3)	-0.78(3)	0.11(7-I-2)	-57(7-II-3)	-639(3)	-23(7-I-4)
1	344	-0.11(3)	-0.80(3)	0.12(7-I-2)	-61(7-II-3)	-627(3)	-34(3)
1	345	-0.10(3)	-0.83(3)	0.12(7-II-4)	-97(3)	-610(3)	-33(3)
1	346	-0.09(5)	-0.84(3)	0.12(7-II-4)	-122(3)	-599(3)	-20(7-I-4)
1	347	-0.09(5)	-0.84(3)	-0.13(7-I-4)	-122(3)	-600(3)	19(7-I-2)
1	348	-0.10(3)	-0.83(3)	-0.13(7-I-4)	-96(3)	-613(3)	34(3)
1	349	-0.11(3)	-0.80(3)	-0.13(7-I-4)	-60(5)	-631(3)	34(3)
1	350	-0.12(3)	-0.78(3)	-0.11(7-I-4)	-56(7-II-3)	-644(3)	20(7-I-2)
1	351	-0.12(3)	-0.78(3)	0.11(7-II-4)	-56(7-II-3)	-645(3)	-23(7-I-4)
1	352	-0.11(3)	-0.80(3)	0.11(7-II-4)	-62(3)	-632(3)	-32(3)
1	353	-0.10(3)	-0.83(3)	0.11(7-I-2)	-98(3)	-616(3)	-31(3)
1	354	-0.09(5)	-0.84(3)	0.10(7-II-4)	-122(3)	-605(3)	-17(7-I-4)
1	355	-0.09(5)	-0.84(3)	-0.11(7-I-4)	-122(3)	-606(3)	18(7-I-2)
1	356	-0.10(5)	-0.83(3)	-0.11(7-I-4)	-96(3)	-619(3)	36(3)
1	357	-0.11(3)	-0.80(3)	-0.10(7-I-4)	-61(7-II-4)	-637(3)	36(3)
1	358	-0.12(3)	-0.78(3)	-0.09(7-II-2)	-58(7-II-4)	-650(3)	18(7-I-2)
1	359	-0.12(3)	-0.78(3)	0.09(7-I-2)	-58(7-II-4)	-650(3)	-18(7-I-4)
1	360	-0.12(5)	-0.80(3)	0.10(7-I-2)	-63(3)	-638(3)	-30(3)
1	361	-0.11(5)	-0.82(3)	0.10(7-I-2)	-99(3)	-621(3)	-28(3)
1	362	-0.10(6-II-3)	-0.84(3)	0.09(7-II-2)	-123(3)	-610(3)	-13(7-II-2)
1	363	-0.11(6-II-3)	-0.84(3)	-0.09(7-I-2)	-121(3)	-612(3)	18(3)
1	364	-0.12(6-II-3)	-0.82(3)	-0.09(7-I-2)	-95(3)	-625(3)	37(3)
1	365	-0.13(6-II-3)	-0.79(3)	-0.09(7-I-2)	-65(7-II-4)	-643(3)	36(3)
1	366	-0.15(6-II-3)	-0.77(3)	-0.08(7-II-2)	-64(7-II-4)	-657(3)	18(6-II-3)
1	367	-0.16(6-II-3)	-0.77(3)	-0.08(7-II-2)	-65(7-II-4)	-658(3)	-23(6-I-3)
1	368	-0.17(6-II-3)	-0.79(3)	0.08(7-I-3)	-67(7-II-4)	-646(3)	-34(3)
1	369	-0.18(6-II-3)	-0.81(3)	-0.08(7-II-3)	-89(5)	-632(3)	-35(3)
1	370	-0.18(6-II-3)	-0.82(3)	-0.09(7-II-3)	-111(5)	-623(3)	-26(6-I-3)
1	371	-0.19(6-II-3)	-0.82(3)	-0.09(7-II-3)	-113(5)	-627(3)	-23(6-I-3)
1	372	-0.20(6-II-3)	-0.80(3)	-0.09(6-I-3)	-113(6-II-3)	-642(3)	31(6-II-3)
1	373	-0.22(6-II-3)	-0.77(3)	-0.10(6-I-3)	-116(6-II-3)	-661(3)	-40(6-I-3)
1	374	-0.23(6-II-3)	-0.74(3)	-0.10(6-I-3)	-121(6-II-3)	-673(3)	-60(6-I-3)
1	375	-0.24(6-II-3)	-0.74(3)	-0.10(6-I-3)	-137(6-II-3)	-670(3)	-90(3)
1	376	-0.24(6-II-3)	-0.76(3)	0.11(6-II-3)	-163(6-II-3)	-649(3)	-128(3)
1	377	-0.23(6-II-3)	-0.80(3)	0.12(6-II-3)	-194(6-II-3)	-620(3)	-146(3)
1	378	-0.22(6-II-3)	-0.83(3)	0.14(5)	-220(5)	-590(3)	-144(3)
1	379	-0.21(5)	-0.86(3)	0.17(5)	-234(5)	-566(5)	-127(3)
1	380	-0.20(5)	-0.91(5)	0.21(5)	-206(5)	-550(5)	-107(3)
1	381	-0.17(5)	-0.98(5)	0.31(3)	-150(6-II-3)	-541(5)	-103(6-I-3)
1	382	-0.11(3)	-0.80(3)	0.11(7-I-2)	-81(3)	-840(3)	-17(7-I-4)
1	383	-0.11(3)	-0.81(3)	0.12(7-II-4)	-94(3)	-832(3)	-21(7-I-4)
1	384	-0.10(3)	-0.82(3)	0.12(7-II-4)	-113(3)	-822(3)	-20(7-I-4)
1	385	-0.10(3)	-0.83(3)	0.12(7-II-4)	-126(3)	-815(3)	-15(7-I-4)

Muro	Pann.	Sxx	Syy	Sxy	Mxx	Myy	Mxy
1	386	-0.10(3)	-0.83(3)	-0.12(7-I-4)	-126(3)	-815(3)	15(7-I-2)
1	387	-0.10(3)	-0.82(3)	-0.13(7-I-4)	-113(3)	-823(3)	19(7-I-2)
1	388	-0.11(3)	-0.81(3)	-0.12(7-I-4)	-94(3)	-833(3)	20(7-I-2)
1	389	-0.11(3)	-0.80(3)	-0.11(7-I-4)	-81(3)	-841(3)	15(7-I-2)
1	390	-0.11(3)	-0.80(3)	0.11(7-II-4)	-82(3)	-841(3)	-17(7-I-4)
1	391	-0.11(3)	-0.81(3)	0.11(7-II-4)	-95(3)	-833(3)	-21(7-I-4)
1	392	-0.10(3)	-0.82(3)	0.11(7-II-4)	-113(3)	-823(3)	-19(7-I-4)
1	393	-0.10(5)	-0.83(3)	0.10(7-II-4)	-126(3)	-816(3)	-12(7-I-4)
1	394	-0.10(5)	-0.82(3)	-0.10(7-I-4)	-126(3)	-816(3)	13(7-I-2)
1	395	-0.10(5)	-0.82(3)	-0.10(7-I-4)	-112(3)	-824(3)	20(3)
1	396	-0.11(3)	-0.81(3)	-0.10(7-I-4)	-94(3)	-834(3)	20(3)
1	397	-0.11(3)	-0.80(3)	-0.09(7-II-2)	-81(3)	-842(3)	14(7-I-2)
1	398	-0.11(5)	-0.80(3)	0.09(7-I-2)	-82(3)	-841(3)	-12(7-II-2)
1	399	-0.11(5)	-0.81(3)	0.09(7-I-2)	-95(3)	-833(3)	-16(7-I-4)
1	400	-0.11(5)	-0.82(3)	0.09(7-I-2)	-114(3)	-823(3)	-14(7-I-4)
1	401	-0.11(5)	-0.82(3)	0.09(7-II-2)	-126(3)	-815(3)	-10(7-II-2)
1	402	-0.11(5)	-0.82(3)	-0.09(7-I-2)	-125(3)	-816(3)	13(7-I-3)
1	403	-0.12(6-II-3)	-0.81(3)	-0.09(7-I-2)	-112(3)	-823(3)	21(3)
1	404	-0.13(6-II-3)	-0.80(3)	-0.09(7-I-2)	-93(3)	-833(3)	20(3)
1	405	-0.14(6-II-3)	-0.79(3)	-0.08(7-II-2)	-79(3)	-841(3)	12(7-I-3)
1	406	-0.16(6-II-3)	-0.79(3)	-0.08(7-II-2)	-78(3)	-840(3)	-14(6-I-3)
1	407	-0.17(6-II-3)	-0.80(3)	0.08(7-I-2)	-90(3)	-833(3)	-19(3)
1	408	-0.18(6-II-3)	-0.80(3)	-0.08(7-II-3)	-107(3)	-823(3)	-22(3)
1	409	-0.18(6-II-3)	-0.80(3)	-0.08(7-II-3)	-118(3)	-816(3)	-21(6-I-3)
1	410	-0.19(6-II-3)	-0.80(3)	-0.08(6-I-3)	-119(5)	-816(3)	-21(6-I-3)
1	411	-0.20(6-II-3)	-0.79(3)	-0.09(6-I-3)	-114(5)	-822(3)	-25(6-I-3)
1	412	-0.21(6-II-3)	-0.78(3)	-0.10(6-I-3)	-119(6-II-3)	-829(3)	-34(6-I-3)
1	413	-0.22(6-II-3)	-0.77(3)	-0.10(6-I-3)	-129(6-II-3)	-830(3)	-46(6-I-3)
1	414	-0.22(6-II-3)	-0.78(3)	-0.10(6-I-3)	-146(6-II-3)	-819(3)	-72(3)
1	415	-0.23(6-II-3)	-0.79(3)	0.11(6-II-3)	-168(6-II-3)	-795(3)	-97(3)
1	416	-0.23(5)	-0.82(3)	0.12(5)	-193(6-II-3)	-762(3)	-111(3)
1	417	-0.23(5)	-0.85(3)	0.13(5)	-220(5)	-726(3)	-112(3)
1	418	-0.22(5)	-0.90(3)	0.16(5)	-224(5)	-692(3)	-103(3)
1	419	-0.20(5)	-0.97(3)	0.20(3)	-194(5)	-663(3)	-97(7-I-4)
1	420	-0.16(5)	-1.08(3)	0.27(3)	-141(6-II-3)	-637(3)	99(4)
1	421	-0.10(3)	-0.82(3)	0.12(7-II-4)	-109(3)	-970(3)	-17(7-I-4)
1	422	-0.10(3)	-0.82(3)	0.12(7-II-4)	-115(3)	-965(3)	-18(7-I-4)
1	423	-0.10(3)	-0.81(3)	0.12(7-II-4)	-125(3)	-958(3)	-17(7-I-4)
1	424	-0.11(3)	-0.81(3)	0.12(7-II-4)	-132(3)	-954(3)	-15(7-I-4)
1	425	-0.11(3)	-0.81(3)	-0.12(7-I-4)	-131(3)	-954(3)	14(7-I-2)
1	426	-0.10(3)	-0.81(3)	-0.13(7-I-4)	-125(3)	-958(3)	16(7-I-2)
1	427	-0.10(3)	-0.82(3)	-0.12(7-I-4)	-115(3)	-965(3)	16(7-I-2)
1	428	-0.10(3)	-0.82(3)	-0.11(7-I-4)	-109(3)	-969(3)	15(7-II-4)
1	429	-0.10(3)	-0.82(3)	0.11(7-II-4)	-109(3)	-969(3)	-16(7-I-4)
1	430	-0.10(3)	-0.82(3)	0.11(7-II-4)	-115(3)	-964(3)	-17(7-I-4)
1	431	-0.10(3)	-0.81(3)	0.11(7-II-4)	-125(3)	-957(3)	-16(7-I-4)
1	432	-0.11(3)	-0.81(3)	0.10(7-II-4)	-131(3)	-952(3)	-12(7-I-4)
1	433	-0.11(3)	-0.81(3)	-0.10(7-I-4)	-131(3)	-952(3)	13(7-I-2)
1	434	-0.10(3)	-0.81(3)	-0.10(7-I-4)	-124(3)	-956(3)	15(7-I-2)
1	435	-0.10(5)	-0.82(3)	-0.10(7-I-4)	-114(3)	-962(3)	15(7-I-2)
1	436	-0.10(5)	-0.82(3)	-0.09(7-II-2)	-108(3)	-966(3)	13(7-I-2)
1	437	-0.10(5)	-0.82(3)	0.09(7-I-2)	-108(3)	-965(3)	-11(7-II-2)
1	438	-0.11(5)	-0.81(3)	0.09(7-I-2)	-115(3)	-960(3)	-12(7-I-4)
1	439	-0.12(5)	-0.81(3)	0.09(7-I-2)	-125(3)	-952(3)	-11(7-II-2)
1	440	-0.12(5)	-0.81(3)	0.09(7-II-2)	-131(3)	-947(3)	-10(7-II-2)
1	441	-0.12(5)	-0.81(3)	-0.09(7-I-2)	-131(3)	-946(3)	12(7-I-2)
1	442	-0.12(5)	-0.81(3)	-0.09(7-I-2)	-124(3)	-950(3)	14(7-I-3)

Muro	Pann.	Sxx	Syy	Sxy	Mxx	Myy	Mxy
1	443	-0.13(6-II-3)	-0.81(3)	-0.09(7-I-2)	-114(3)	-956(3)	14(7-I-3)
1	444	-0.14(6-II-3)	-0.81(3)	-0.08(7-II-2)	-107(3)	-959(3)	11(7-I-2)
1	445	-0.15(6-II-3)	-0.81(3)	0.08(7-I-2)	-106(3)	-958(3)	-11(7-II-2)
1	446	-0.16(6-II-3)	-0.80(3)	0.08(7-I-2)	-112(3)	-952(3)	-13(7-II-4)
1	447	-0.17(6-II-3)	-0.79(3)	0.08(7-I-3)	-121(3)	-943(3)	-15(6-I-3)
1	448	-0.18(6-II-3)	-0.79(3)	-0.08(7-II-3)	-127(3)	-937(3)	-17(6-I-3)
1	449	-0.19(6-II-3)	-0.79(3)	-0.08(6-I-3)	-128(3)	-934(3)	-19(6-I-3)
1	450	-0.20(6-II-3)	-0.79(3)	-0.09(6-I-3)	-125(5)	-934(3)	-21(6-I-3)
1	451	-0.20(6-II-3)	-0.79(3)	-0.09(6-I-3)	-126(5)	-934(3)	-26(6-I-3)
1	452	-0.21(6-II-3)	-0.80(3)	-0.09(6-I-3)	-133(5)	-927(3)	-35(3)
1	453	-0.21(6-II-3)	-0.80(3)	0.10(6-II-3)	-149(5)	-911(3)	-52(3)
1	454	-0.23(5)	-0.81(3)	0.11(6-II-3)	-173(5)	-885(3)	-66(3)
1	455	-0.24(5)	-0.83(3)	0.12(5)	-200(5)	-851(3)	-75(3)
1	456	-0.24(5)	-0.87(3)	0.13(5)	-218(5)	-812(3)	-80(7-I-4)
1	457	-0.23(5)	-0.93(3)	0.15(3)	-217(5)	-774(3)	-83(7-I-4)
1	458	-0.21(3)	-1.02(3)	0.17(3)	-186(5)	-738(3)	89(4)
1	459	-0.17(3)	-1.16(3)	0.22(3)	-133(6-II-3)	-705(3)	95(4)
1	460	-0.08(3)	-0.84(3)	0.12(7-I-2)	-121(3)	-1033(3)	20(7-II-4)
1	461	-0.10(3)	-0.82(3)	0.12(7-II-4)	-125(3)	-1029(3)	22(7-II-4)
1	462	-0.11(3)	-0.81(3)	0.12(7-II-4)	-131(3)	-1023(3)	21(7-II-4)
1	463	-0.12(3)	-0.80(3)	0.12(7-II-4)	-135(3)	-1018(3)	19(7-II-4)
1	464	-0.12(3)	-0.80(3)	-0.13(7-I-4)	-135(3)	-1018(3)	-18(7-I-4)
1	465	-0.11(3)	-0.81(3)	-0.13(7-I-4)	-131(3)	-1022(3)	-19(7-II-2)
1	466	-0.09(3)	-0.83(3)	-0.13(7-I-4)	-125(3)	-1028(3)	-19(7-I-4)
1	467	-0.08(3)	-0.84(3)	-0.12(7-I-4)	-121(3)	-1032(3)	-19(7-I-4)
1	468	-0.08(3)	-0.84(3)	0.11(7-II-4)	-121(3)	-1032(3)	20(7-II-4)
1	469	-0.10(3)	-0.82(3)	0.11(7-II-4)	-125(3)	-1027(3)	21(7-II-4)
1	470	-0.11(3)	-0.81(3)	0.11(7-II-4)	-130(3)	-1020(3)	20(7-II-4)
1	471	-0.12(3)	-0.80(3)	0.11(7-II-4)	-134(3)	-1016(3)	17(7-II-4)
1	472	-0.12(3)	-0.80(3)	-0.11(7-I-4)	-134(3)	-1015(3)	-15(7-II-2)
1	473	-0.11(3)	-0.81(3)	-0.11(7-I-4)	-130(3)	-1019(3)	-16(7-II-2)
1	474	-0.10(5)	-0.82(3)	-0.10(7-I-4)	-124(3)	-1024(3)	-16(7-II-2)
1	475	-0.09(5)	-0.84(3)	-0.09(7-II-2)	-120(3)	-1028(3)	15(7-I-2)
1	476	-0.09(5)	-0.84(3)	0.09(7-I-2)	-120(3)	-1027(3)	15(7-I-2)
1	477	-0.11(5)	-0.82(3)	0.10(7-I-2)	-124(3)	-1021(3)	15(7-II-4)
1	478	-0.12(5)	-0.80(3)	0.10(7-I-2)	-130(3)	-1014(3)	14(7-I-2)
1	479	-0.13(5)	-0.79(3)	0.09(7-II-2)	-134(3)	-1009(3)	14(7-I-2)
1	480	-0.13(5)	-0.79(3)	-0.09(7-I-2)	-135(3)	-1007(3)	14(7-I-2)
1	481	-0.13(5)	-0.80(3)	-0.09(7-I-2)	-130(3)	-1010(3)	-15(7-II-2)
1	482	-0.12(5)	-0.82(3)	-0.09(7-I-2)	-124(3)	-1015(3)	-15(7-II-2)
1	483	-0.13(6-II-3)	-0.83(3)	-0.08(7-II-2)	-120(3)	-1017(3)	-14(7-II-2)
1	484	-0.14(6-II-3)	-0.82(3)	0.08(7-I-2)	-120(3)	-1014(3)	-12(7-II-2)
1	485	-0.16(6-II-3)	-0.81(3)	0.09(7-I-2)	-123(3)	-1007(3)	-11(7-I-2)
1	486	-0.17(6-II-3)	-0.79(3)	0.09(7-I-3)	-129(3)	-998(3)	-12(7-I-2)
1	487	-0.18(6-II-3)	-0.78(3)	0.08(7-I-3)	-134(3)	-990(3)	-14(6-I-3)
1	488	-0.19(5)	-0.78(3)	-0.09(6-I-3)	-136(3)	-986(3)	-17(6-I-3)
1	489	-0.19(6-II-3)	-0.79(3)	-0.09(6-I-3)	-136(3)	-983(3)	-18(6-I-3)
1	490	-0.20(6-II-3)	-0.81(3)	-0.09(6-I-3)	-136(3)	-980(3)	-21(7-I-4)
1	491	-0.20(6-II-3)	-0.83(3)	0.10(6-II-3)	-143(3)	-970(3)	-28(7-I-4)
1	492	-0.21(5)	-0.83(3)	0.11(6-II-3)	-157(5)	-952(3)	-37(7-I-4)
1	493	-0.23(5)	-0.83(3)	0.12(5)	-178(5)	-924(3)	-46(7-I-4)
1	494	-0.25(5)	-0.84(3)	0.13(5)	-199(5)	-889(3)	-54(7-I-4)
1	495	-0.26(3)	-0.88(3)	0.13(3)	-214(5)	-850(3)	64(4)
1	496	-0.26(3)	-0.94(3)	0.14(3)	-211(5)	-810(3)	75(4)
1	497	-0.23(3)	-1.04(3)	0.14(3)	-182(5)	-773(3)	84(4)
1	498	-0.18(3)	-1.20(3)	-0.17(7-II-4)	-127(6-II-3)	-739(3)	87(4)
1	499	-0.06(7-II-2)	-0.87(3)	0.12(7-I-2)	-118(3)	-1030(3)	29(7-II-4)

Muro	Pann.	Sxx	Syy	Sxy	Mxx	Myy	Mxy
1	500	-0.09(3)	-0.83(3)	0.13(7-I-2)	-123(3)	-1023(3)	33(7-II-4)
1	501	-0.12(3)	-0.79(3)	0.13(7-II-4)	-130(3)	-1012(3)	33(7-II-4)
1	502	-0.14(3)	-0.77(3)	0.13(7-II-4)	-136(3)	-1005(3)	29(7-II-4)
1	503	-0.14(3)	-0.77(3)	-0.13(7-I-4)	-136(3)	-1005(3)	-28(7-I-4)
1	504	-0.12(3)	-0.79(3)	-0.14(7-I-4)	-130(3)	-1013(3)	-30(7-I-4)
1	505	-0.09(3)	-0.84(3)	-0.14(7-I-4)	-123(3)	-1023(3)	-29(7-I-4)
1	506	-0.07(7-II-2)	-0.87(3)	-0.12(7-I-4)	-119(3)	-1030(3)	-27(7-I-4)
1	507	-0.07(7-II-2)	-0.87(3)	0.11(7-II-4)	-118(3)	-1030(3)	29(7-II-4)
1	508	-0.09(3)	-0.83(3)	0.12(7-II-4)	-123(3)	-1022(3)	32(7-II-4)
1	509	-0.12(3)	-0.79(3)	0.11(7-II-4)	-129(3)	-1012(3)	30(7-II-4)
1	510	-0.14(3)	-0.77(3)	0.11(7-II-4)	-134(3)	-1004(3)	25(7-II-4)
1	511	-0.13(3)	-0.77(3)	-0.11(7-I-4)	-134(3)	-1004(3)	-22(7-II-2)
1	512	-0.12(3)	-0.80(3)	-0.12(7-I-4)	-129(3)	-1011(3)	-25(7-II-2)
1	513	-0.09(5)	-0.83(3)	-0.11(7-I-4)	-122(3)	-1020(3)	-25(7-II-2)
1	514	-0.07(7-I-4)	-0.87(3)	-0.09(7-I-4)	-118(3)	-1026(3)	-21(7-II-2)
1	515	-0.07(7-I-4)	-0.87(3)	0.10(7-I-2)	-118(3)	-1025(3)	22(7-I-2)
1	516	-0.10(5)	-0.83(3)	0.11(7-I-2)	-122(3)	-1017(3)	24(7-II-4)
1	517	-0.13(5)	-0.79(3)	0.11(7-I-2)	-129(3)	-1006(3)	23(7-II-2)
1	518	-0.14(5)	-0.77(3)	0.10(7-II-2)	-135(3)	-998(3)	21(7-II-2)
1	519	-0.14(5)	-0.77(3)	-0.09(7-I-2)	-135(3)	-996(3)	-20(7-II-2)
1	520	-0.13(5)	-0.79(3)	-0.09(7-I-2)	-130(3)	-1002(3)	-24(7-II-2)
1	521	-0.11(5)	-0.83(3)	-0.09(7-I-2)	-124(3)	-1010(3)	-23(7-II-2)
1	522	-0.12(6-II-3)	-0.86(3)	-0.08(7-II-2)	-120(3)	-1014(3)	-20(7-II-2)
1	523	-0.13(6-II-3)	-0.85(3)	0.09(7-I-2)	-120(3)	-1010(3)	19(7-I-2)
1	524	-0.15(6-II-3)	-0.81(3)	0.10(7-I-3)	-124(3)	-1000(3)	20(7-I-2)
1	525	-0.17(5)	-0.78(3)	0.10(7-I-3)	-131(3)	-986(3)	18(7-I-2)
1	526	-0.19(5)	-0.76(3)	0.09(6-II-3)	-137(3)	-975(3)	-15(7-II-3)
1	527	-0.20(5)	-0.76(3)	-0.09(6-I-3)	-139(3)	-969(3)	-19(7-II-3)
1	528	-0.20(5)	-0.79(3)	-0.10(6-I-3)	-138(3)	-969(3)	-22(7-II-3)
1	529	-0.19(6-II-3)	-0.83(3)	-0.10(6-I-3)	-138(3)	-968(3)	-20(7-II-3)
1	530	-0.19(6-II-3)	-0.87(3)	0.10(6-II-3)	-143(3)	-960(3)	-20(7-I-4)
1	531	-0.20(6-II-3)	-0.87(3)	0.12(5)	-156(3)	-941(3)	29(7-II-4)
1	532	-0.23(5)	-0.85(3)	0.15(3)	-176(3)	-911(3)	42(7-II-4)
1	533	-0.26(3)	-0.84(3)	0.16(3)	-198(3)	-873(3)	51(7-II-4)
1	534	-0.29(3)	-0.87(3)	0.14(3)	-212(3)	-833(3)	57(4)
1	535	-0.29(3)	-0.93(3)	0.12(3)	-209(3)	-797(3)	66(4)
1	536	-0.26(3)	-1.03(3)	-0.12(7-II-4)	-180(5)	-765(3)	72(4)
1	537	-0.20(3)	-1.20(3)	-0.17(7-II-4)	-125(6-II-3)	-737(3)	74(4)
1	538	-0.06(7-II-3)	-0.93(3)	0.13(7-I-2)	-98(3)	-961(3)	41(7-II-4)
1	539	-0.08(3)	-0.84(3)	0.15(7-I-2)	-108(3)	-944(3)	49(7-II-4)
1	540	-0.14(3)	-0.77(3)	0.15(7-I-2)	-123(3)	-921(3)	49(7-II-4)
1	541	-0.16(3)	-0.73(3)	0.13(7-II-4)	-136(3)	-905(3)	41(7-II-4)
1	542	-0.16(3)	-0.73(3)	-0.14(7-I-4)	-135(3)	-906(3)	-41(7-I-4)
1	543	-0.14(3)	-0.77(3)	-0.16(7-I-4)	-123(3)	-923(3)	-47(7-I-4)
1	544	-0.08(3)	-0.85(3)	-0.16(7-I-4)	-108(3)	-948(3)	-45(7-I-4)
1	545	-0.07(7-II-2)	-0.94(3)	-0.13(7-I-4)	-98(3)	-965(3)	-38(7-I-4)
1	546	-0.07(7-II-2)	-0.93(3)	0.12(7-II-4)	-98(3)	-964(3)	40(7-II-4)
1	547	-0.08(3)	-0.84(3)	0.14(7-I-2)	-108(3)	-947(3)	47(7-II-4)
1	548	-0.14(3)	-0.77(3)	0.13(7-I-2)	-123(3)	-923(3)	45(7-II-4)
1	549	-0.16(3)	-0.73(3)	0.11(7-II-4)	-134(3)	-908(3)	36(7-II-4)
1	550	-0.16(3)	-0.73(3)	-0.12(7-I-4)	-133(3)	-908(3)	-34(7-I-4)
1	551	-0.13(3)	-0.77(3)	-0.14(7-I-4)	-121(3)	-925(3)	-39(7-II-2)
1	552	-0.08(5)	-0.85(3)	-0.14(7-I-4)	-107(3)	-947(3)	-39(7-II-2)
1	553	-0.08(7-I-4)	-0.93(3)	-0.10(7-I-4)	-98(3)	-963(3)	-30(7-II-2)
1	554	-0.08(7-I-4)	-0.92(3)	0.11(7-I-2)	-98(3)	-961(3)	32(7-I-2)
1	555	-0.09(5)	-0.83(3)	0.13(7-I-2)	-107(3)	-943(3)	37(7-II-2)
1	556	-0.14(3)	-0.76(3)	0.12(7-I-2)	-122(3)	-920(3)	37(7-II-2)

Muro	Pann.	Sxx	Syy	Sxy	Mxx	Myy	Mxy
1	557	-0.17(3)	-0.73(3)	0.10(7-II-2)	-134(3)	-904(3)	30(7-II-2)
1	558	-0.17(3)	-0.73(3)	-0.10(7-I-2)	-134(3)	-904(3)	-30(7-I-2)
1	559	-0.15(5)	-0.77(3)	-0.10(7-I-2)	-123(3)	-919(3)	-36(7-II-2)
1	560	-0.10(6-II-3)	-0.84(3)	-0.10(7-I-2)	-110(3)	-938(3)	-36(7-II-2)
1	561	-0.09(6-II-3)	-0.92(3)	-0.09(6-I-3)	-102(3)	-951(3)	-28(7-II-2)
1	562	-0.11(6-II-3)	-0.91(3)	0.11(6-II-3)	-102(3)	-946(3)	28(7-I-2)
1	563	-0.13(6-II-3)	-0.82(3)	0.13(7-I-3)	-112(3)	-925(3)	33(7-I-2)
1	564	-0.19(5)	-0.76(3)	0.12(7-I-3)	-127(3)	-899(3)	31(7-I-2)
1	565	-0.21(5)	-0.73(3)	0.10(6-II-3)	-139(3)	-880(3)	25(7-I-3)
1	566	-0.22(5)	-0.73(3)	-0.10(6-I-3)	-140(3)	-875(3)	-29(7-II-3)
1	567	-0.21(5)	-0.78(3)	-0.11(6-I-3)	-131(3)	-883(3)	-34(7-II-3)
1	568	-0.19(6-II-3)	-0.85(3)	-0.11(6-I-3)	-123(3)	-894(3)	-31(7-II-3)
1	569	-0.18(6-II-3)	-0.94(3)	0.11(6-II-3)	-123(3)	-894(3)	-20(7-II-3)
1	570	-0.19(6-II-3)	-0.94(3)	0.16(3)	-135(3)	-875(3)	32(7-II-4)
1	571	-0.22(5)	-0.87(3)	0.20(3)	-160(3)	-838(3)	46(7-II-4)
1	572	-0.29(3)	-0.83(3)	0.20(3)	-188(3)	-792(3)	52(7-II-4)
1	573	-0.32(3)	-0.83(3)	0.16(3)	-210(3)	-751(3)	52(7-II-4)
1	574	-0.32(3)	-0.89(3)	0.11(3)	-212(3)	-721(3)	50(4)
1	575	-0.29(3)	-0.99(3)	-0.13(7-II-4)	-185(3)	-703(3)	54(4)
1	576	-0.22(3)	-1.16(3)	-0.18(7-II-4)	-129(6-II-3)	-692(3)	53(4)
1	577	0.07(7-I-3)	-1.06(3)	0.16(7-I-2)	76(7-II-3)	-843(3)	56(7-II-4)
1	578	-0.09(3)	-0.84(3)	0.20(7-I-2)	-75(3)	-795(3)	72(7-II-4)
1	579	-0.17(3)	-0.72(3)	0.17(7-I-2)	-115(3)	-740(3)	70(7-II-4)
1	580	-0.20(3)	-0.67(3)	0.14(7-II-4)	-142(3)	-711(3)	57(7-II-4)
1	581	-0.20(3)	-0.67(3)	-0.15(7-I-4)	-142(3)	-712(3)	-59(7-I-4)
1	582	-0.17(3)	-0.72(3)	-0.19(7-I-4)	-115(3)	-745(3)	-72(7-I-4)
1	583	-0.09(3)	-0.84(3)	-0.21(7-I-4)	-75(3)	-802(3)	-72(7-I-4)
1	584	0.07(7-I-2)	-1.06(3)	-0.16(7-I-4)	73(7-II-3)	-850(3)	-54(7-I-4)
1	585	0.07(7-I-2)	-1.05(3)	0.14(7-I-2)	71(7-II-3)	-849(3)	55(7-II-4)
1	586	-0.09(3)	-0.83(3)	0.19(3)	-75(3)	-800(3)	68(7-II-4)
1	587	-0.17(3)	-0.72(3)	0.15(7-I-2)	-114(3)	-746(3)	63(7-II-4)
1	588	-0.20(3)	-0.67(3)	0.12(7-II-4)	-140(3)	-717(3)	49(7-II-4)
1	589	-0.20(3)	-0.67(3)	-0.13(7-I-4)	-138(3)	-718(3)	-51(7-I-4)
1	590	-0.17(3)	-0.73(3)	-0.18(7-I-4)	-112(3)	-750(3)	-62(7-I-4)
1	591	-0.08(5)	-0.85(3)	-0.20(7-I-4)	-74(3)	-805(3)	-59(7-I-4)
1	592	0.09(7-I-4)	-1.05(3)	-0.13(7-I-4)	70(7-II-4)	-848(3)	-43(7-II-2)
1	593	0.08(7-I-4)	-1.03(3)	0.14(7-I-2)	68(7-II-4)	-845(3)	46(7-I-2)
1	594	-0.09(3)	-0.83(3)	0.19(3)	-75(3)	-799(3)	62(3)
1	595	-0.17(3)	-0.72(3)	0.15(7-I-2)	-113(3)	-746(3)	59(3)
1	596	-0.20(3)	-0.67(3)	0.11(7-II-2)	-139(3)	-717(3)	44(7-II-2)
1	597	-0.21(3)	-0.67(3)	-0.10(7-I-2)	-139(3)	-718(3)	-42(7-I-2)
1	598	-0.18(3)	-0.73(3)	-0.13(7-I-4)	-114(3)	-749(3)	-53(7-I-2)
1	599	-0.11(6-II-3)	-0.85(3)	-0.15(7-I-4)	-78(3)	-799(3)	-54(7-II-2)
1	600	-0.10(7-II-4)	-1.05(3)	-0.11(6-I-3)	71(7-II-4)	-838(3)	-39(7-II-2)
1	601	-0.09(7-II-4)	-1.02(3)	0.15(3)	69(7-II-4)	-830(3)	42(7-I-2)
1	602	-0.14(5)	-0.82(3)	0.22(3)	-82(3)	-781(3)	63(3)
1	603	-0.21(3)	-0.71(3)	0.17(3)	-120(3)	-726(3)	59(3)
1	604	-0.24(3)	-0.67(3)	0.13(6-II-3)	-145(3)	-693(3)	40(7-I-3)
1	605	-0.25(3)	-0.68(3)	-0.12(6-I-3)	-145(3)	-688(3)	-40(7-II-3)
1	606	-0.23(5)	-0.74(3)	-0.13(6-I-3)	-121(3)	-712(3)	-50(7-II-3)
1	607	-0.20(6-II-3)	-0.87(3)	-0.13(6-I-3)	-93(6-II-3)	-754(3)	-50(7-II-3)
1	608	-0.16(6-II-3)	-1.07(3)	0.10(6-II-3)	-92(7-I-4)	-781(3)	-30(7-II-3)
1	609	-0.17(6-II-3)	-1.05(3)	0.23(3)	-100(7-I-4)	-760(3)	52(3)
1	610	-0.23(3)	-0.87(3)	0.30(3)	-123(3)	-698(3)	86(3)
1	611	-0.32(3)	-0.79(3)	0.26(3)	-175(3)	-631(3)	88(3)
1	612	-0.37(3)	-0.77(3)	0.18(3)	-212(3)	-584(3)	65(3)
1	613	-0.38(3)	-0.81(3)	0.10(7-I-4)	-219(3)	-564(3)	40(7-II-4)

Muro	Pann.	Sxx	Syy	Sxy	Mxx	Myy	Mxy
1	614	-0.34(3)	-0.91(3)	-0.13(7-II-4)	-192(3)	-569(3)	32(7-II-4)
1	615	-0.25(3)	-1.07(3)	-0.17(7-II-4)	-145(6-II-3)	-592(3)	-41(7-I-4)
1	616	0.17(3)	-1.28(3)	0.30(3)	127(7-II-3)	-728(3)	102(3)
1	617	-0.13(6-I-3)	-0.79(3)	0.31(3)	57(6-II-3)	-549(3)	145(3)
1	618	-0.20(3)	-0.63(3)	0.20(7-I-2)	-116(3)	-451(3)	105(3)
1	619	-0.26(3)	-0.58(3)	0.15(7-I-4)	-162(3)	-414(3)	73(7-I-4)
1	620	-0.26(3)	-0.58(3)	-0.16(7-I-4)	-163(3)	-416(3)	-78(7-I-4)
1	621	-0.20(3)	-0.63(3)	-0.22(7-I-4)	-117(3)	-454(3)	-109(7-I-4)
1	622	-0.13(6-II-3)	-0.79(3)	-0.31(3)	-54(6-II-3)	-557(3)	-144(3)
1	623	0.18(3)	-1.30(3)	-0.29(3)	125(7-II-3)	-738(3)	-99(7-I-4)
1	624	0.16(3)	-1.27(3)	0.31(3)	122(7-II-3)	-733(3)	105(3)
1	625	-0.13(6-I-3)	-0.78(3)	0.31(3)	-62(6-I-3)	-553(3)	148(3)
1	626	-0.20(3)	-0.63(3)	0.18(3)	-117(3)	-457(3)	106(3)
1	627	-0.25(3)	-0.58(3)	0.13(7-II-4)	-159(3)	-421(3)	63(7-II-4)
1	628	-0.26(3)	-0.58(3)	-0.14(7-I-4)	-158(3)	-422(3)	-70(7-I-4)
1	629	-0.20(3)	-0.64(3)	-0.21(7-I-4)	-113(3)	-462(3)	-103(7-I-4)
1	630	-0.13(6-II-3)	-0.81(3)	-0.30(3)	51(6-I-3)	-565(3)	-135(3)
1	631	0.18(3)	-1.29(3)	-0.25(3)	120(7-II-4)	-733(3)	-83(7-I-4)
1	632	0.16(3)	-1.25(3)	0.31(3)	117(7-II-4)	-724(3)	104(3)
1	633	-0.12(6-I-3)	-0.79(3)	0.32(3)	-65(6-I-3)	-556(3)	149(3)
1	634	-0.20(3)	-0.63(3)	0.20(3)	-115(3)	-460(3)	112(3)
1	635	-0.26(3)	-0.58(3)	0.12(7-II-2)	-159(3)	-430(7-I-4)	60(7-II-2)
1	636	-0.26(3)	-0.58(3)	-0.12(6-I-3)	-159(3)	-436(7-I-4)	-54(7-I-2)
1	637	-0.21(3)	-0.64(3)	-0.16(7-I-4)	-116(3)	-473(7-I-4)	-89(3)
1	638	-0.16(6-II-3)	-0.81(3)	-0.27(3)	-55(3)	-566(3)	-125(3)
1	639	0.18(7-I-4)	-1.29(3)	-0.22(3)	121(7-II-4)	-724(3)	-70(3)
1	640	0.14(7-I-4)	-1.22(3)	0.34(3)	117(7-II-4)	-707(3)	111(3)
1	641	-0.13(5)	-0.79(3)	0.35(3)	-56(7-I-4)	-543(7-I-4)	152(3)
1	642	-0.23(3)	-0.64(3)	0.23(3)	-121(3)	-465(7-I-4)	115(3)
1	643	-0.29(3)	-0.59(3)	0.17(6-II-3)	-165(3)	-429(7-I-4)	60(7-I-3)
1	644	-0.30(3)	-0.60(3)	-0.16(6-I-3)	-165(3)	-423(7-I-4)	-51(7-II-3)
1	645	-0.26(6-II-3)	-0.66(3)	-0.18(6-I-3)	-121(3)	-446(7-I-4)	-81(3)
1	646	-0.27(6-II-3)	-0.84(3)	-0.20(3)	101(6-I-3)	-518(3)	-115(3)
1	647	0.20(6-I-3)	-1.33(3)	-0.14(6-I-3)	150(7-II-4)	-663(3)	-57(7-II-3)
1	648	0.14(6-I-3)	-1.26(3)	0.44(3)	143(7-II-4)	-632(3)	140(3)
1	649	-0.24(3)	-0.84(3)	0.45(3)	-97(7-I-4)	-459(3)	185(3)
1	650	-0.35(3)	-0.71(3)	0.34(3)	-169(3)	-364(7-I-4)	155(3)
1	651	-0.43(3)	-0.68(3)	0.22(3)	-227(3)	-312(7-I-4)	98(3)
1	652	-0.45(3)	-0.70(3)	-0.11(7-II-4)	-241(3)	-301(3)	38(7-II-4)
1	653	-0.42(3)	-0.78(3)	-0.14(7-II-4)	-212(3)	-330(3)	-49(7-I-4)
1	654	-0.34(3)	-0.94(3)	-0.23(3)	-176(6-II-3)	-403(3)	-81(3)
1	655	-0.13(3)	-0.96(3)	0.15(7-II-3)	-82(6-II-1)	963(3)	91(7-II-4)
1	656	-0.08(6-II-1)	-0.86(3)	0.20(7-II-3)	177(3)	1100(3)	141(3)
1	657	0.12(7-II-2)	-0.70(7-II-2)	-0.20(7-I-3)	615(3)	1210(3)	111(3)
1	658	0.13(7-II-2)	-0.70(7-II-2)	0.23(7-I-2)	599(3)	1207(3)	-133(3)
1	659	-0.11(6-I-3)	-0.86(3)	-0.23(7-II-2)	152(3)	1094(3)	-153(3)
1	660	-0.16(5)	-0.96(3)	-0.18(7-II-2)	-93(5)	960(3)	-102(7-II-2)
1	661	-0.22(3)	-1.00(3)	-0.13(7-II-2)	-181(3)	879(3)	-68(7-II-2)
1	662	-0.22(3)	-1.00(3)	0.11(7-II-4)	-175(3)	882(3)	61(7-II-4)
1	663	-0.14(3)	-0.96(3)	0.15(7-II-4)	-87(6-II-1)	967(3)	93(7-II-4)
1	664	-0.10(6-II-1)	-0.87(3)	0.18(7-II-4)	167(3)	1102(3)	145(3)
1	665	0.11(7-II-3)	-0.65(7-II-3)	-0.19(7-I-4)	613(3)	1212(3)	119(3)
1	666	0.11(7-II-3)	-0.65(7-II-3)	0.23(7-I-2)	607(3)	1211(3)	-129(3)
1	667	-0.11(6-I-3)	-0.87(3)	-0.23(7-II-2)	158(3)	1101(3)	-150(3)
1	668	-0.15(5)	-0.96(3)	-0.18(7-II-2)	-88(6-I-3)	967(3)	-107(7-II-2)
1	669	-0.22(3)	-1.00(3)	-0.14(7-II-2)	-178(3)	885(3)	-75(7-II-2)
1	670	-0.22(3)	-1.00(3)	0.13(7-I-2)	-177(3)	885(3)	69(7-I-2)

Muro	Pann.	Sxx	Syy	Sxy	Mxx	Myy	Mxy
1	671	-0.14(3)	-0.96(3)	0.16(7-II-4)	-87(6-II-3)	968(3)	99(7-II-4)
1	672	-0.10(6-II-3)	-0.86(3)	0.20(7-II-4)	169(3)	1097(3)	149(3)
1	673	0.11(7-II-3)	-0.65(7-II-3)	-0.20(7-I-4)	607(3)	1210(3)	120(3)
1	674	-0.09(4)	-0.91(3)	-0.13(7-I-4)	-71(7-II-3)	513(7-I-2)	107(3)
1	675	-0.08(3)	-0.78(3)	-0.16(7-I-3)	142(3)	526(7-I-2)	147(3)
1	676	-0.15(3)	-0.58(5)	-0.12(7-I-4)	358(3)	524(7-I-2)	70(3)
1	677	-0.15(3)	-0.59(5)	0.13(7-I-2)	350(3)	518(7-I-2)	-89(3)
1	678	-0.09(5)	-0.79(3)	0.19(7-I-2)	126(3)	518(3)	-158(3)
1	679	-0.10(5)	-0.91(3)	0.16(7-I-2)	-81(5)	511(3)	-112(3)
1	680	-0.12(5)	-0.97(3)	0.12(7-I-2)	-170(3)	493(3)	-51(7-II-2)
1	681	-0.11(5)	-0.97(3)	-0.11(7-I-4)	-166(3)	493(3)	54(7-I-2)
1	682	-0.09(5)	-0.91(3)	-0.14(7-I-4)	-74(6-II-1)	513(3)	108(3)
1	683	-0.08(3)	-0.78(3)	-0.16(7-I-4)	137(3)	520(3)	150(3)
1	684	-0.15(3)	-0.59(5)	-0.13(7-I-4)	356(3)	504(3)	76(3)
1	685	-0.15(3)	-0.60(5)	0.15(7-I-2)	354(3)	505(3)	-84(3)
1	686	-0.08(3)	-0.79(3)	0.20(7-I-2)	131(3)	522(3)	-155(3)
1	687	-0.09(5)	-0.91(3)	0.17(7-I-2)	-75(5)	516(3)	-110(3)
1	688	-0.11(5)	-0.97(3)	0.14(7-I-2)	-167(3)	497(3)	-58(7-II-2)
1	689	-0.11(5)	-0.97(3)	-0.12(7-II-2)	-166(3)	497(3)	59(7-I-2)
1	690	-0.09(5)	-0.91(3)	-0.15(7-I-4)	-74(7-II-3)	514(3)	110(3)
1	691	-0.08(3)	-0.79(3)	-0.17(7-I-4)	135(3)	516(3)	152(3)
1	692	-0.15(3)	-0.60(5)	-0.14(7-I-4)	354(3)	506(7-I-3)	78(3)
1	693	-0.09(5)	-0.86(3)	-0.12(7-I-4)	-71(7-II-3)	-510(7-II-2)	89(3)
1	694	-0.11(3)	-0.77(3)	-0.13(7-I-4)	66(3)	-523(7-II-2)	99(3)
1	695	-0.16(3)	-0.68(3)	-0.10(7-I-4)	171(3)	-531(7-II-2)	44(7-I-2)
1	696	-0.16(3)	-0.68(3)	0.10(7-I-2)	167(3)	-527(7-II-2)	-54(3)
1	697	-0.11(3)	-0.78(3)	0.15(7-I-2)	60(7-I-2)	-512(7-II-2)	-109(3)
1	698	-0.09(5)	-0.87(3)	0.14(7-I-2)	-74(5)	-492(7-II-2)	-94(3)
1	699	-0.09(4)	-0.92(3)	0.12(7-I-2)	-144(3)	-481(7-II-3)	-38(7-I-4)
1	700	-0.09(4)	-0.91(3)	-0.11(7-I-4)	-142(3)	-482(7-II-3)	41(7-I-2)
1	701	-0.09(5)	-0.87(3)	-0.13(7-I-4)	-72(7-II-3)	-494(7-II-3)	90(3)
1	702	-0.11(3)	-0.78(3)	-0.13(7-I-4)	63(3)	-511(7-II-3)	102(3)
1	703	-0.16(3)	-0.68(3)	-0.11(7-I-4)	170(3)	-524(7-II-3)	51(7-I-2)
1	704	-0.16(3)	-0.68(3)	0.13(7-I-2)	168(3)	-525(7-II-3)	-50(3)
1	705	-0.11(3)	-0.78(3)	0.16(7-I-2)	60(3)	-514(7-II-3)	-106(3)
1	706	-0.09(5)	-0.87(3)	0.16(7-I-2)	-73(7-II-3)	-499(7-II-3)	-92(3)
1	707	-0.09(4)	-0.92(3)	0.14(7-I-2)	-142(3)	-490(7-II-3)	-41(7-I-4)
1	708	-0.08(4)	-0.92(3)	-0.13(7-II-2)	-142(3)	-490(7-II-3)	44(7-I-2)
1	709	-0.08(5)	-0.87(3)	-0.14(7-I-4)	-73(7-II-3)	-501(7-II-3)	91(3)
1	710	-0.11(3)	-0.78(3)	-0.15(7-I-4)	62(3)	-516(7-II-3)	103(3)
1	711	-0.15(3)	-0.68(3)	-0.12(7-I-4)	169(3)	-528(7-II-3)	50(7-I-2)
1	712	-0.10(5)	-0.84(3)	-0.11(7-I-4)	-77(3)	-533(7-II-2)	56(3)
1	713	-0.12(5)	-0.79(3)	-0.11(7-I-4)	-61(7-II-2)	-538(7-II-2)	58(3)
1	714	-0.14(3)	-0.74(3)	-0.09(7-I-4)	-56(7-II-2)	-540(7-II-2)	28(7-I-2)
1	715	-0.14(3)	-0.74(3)	0.09(7-I-2)	-56(7-II-2)	-537(7-II-2)	-32(3)
1	716	-0.12(3)	-0.79(3)	0.12(7-I-2)	-62(7-II-2)	-529(7-II-2)	-66(3)
1	717	-0.09(5)	-0.84(3)	0.12(7-I-2)	-81(3)	-521(7-II-3)	-61(3)
1	718	-0.08(5)	-0.87(3)	0.11(7-I-2)	-127(3)	-517(7-II-3)	-26(7-I-4)
1	719	-0.08(5)	-0.87(3)	-0.11(7-II-2)	-125(3)	-519(7-II-3)	27(7-I-2)
1	720	-0.09(5)	-0.84(3)	-0.12(7-I-4)	-78(3)	-525(7-II-3)	57(3)
1	721	-0.12(3)	-0.79(3)	-0.12(7-I-4)	-60(7-II-3)	-534(7-II-3)	60(3)
1	722	-0.14(3)	-0.74(3)	-0.11(7-II-2)	-53(7-II-3)	-541(7-II-3)	34(7-I-2)
1	723	-0.14(3)	-0.74(3)	0.12(7-I-2)	-53(4)	-541(7-II-3)	-31(7-I-4)
1	724	-0.12(3)	-0.79(3)	0.14(7-I-2)	-60(7-II-3)	-537(7-II-3)	-63(3)
1	725	-0.09(3)	-0.84(3)	0.14(7-I-2)	-80(3)	-530(7-II-3)	-59(3)
1	726	-0.08(5)	-0.87(3)	0.13(7-I-2)	-126(3)	-525(7-II-3)	-28(7-I-4)
1	727	-0.08(5)	-0.87(3)	-0.12(7-II-2)	-125(3)	-525(7-II-3)	30(7-I-2)

Muro	Pann.	Sxx	Syy	Sxy	Mxx	Myy	Mxy
1	728	-0.09(3)	-0.84(3)	-0.13(7-I-4)	-78(3)	-531(7-II-3)	58(3)
1	729	-0.12(3)	-0.79(3)	-0.13(7-I-4)	-61(7-II-3)	-539(7-II-3)	61(3)
1	730	-0.14(3)	-0.75(3)	-0.12(7-I-4)	-54(7-II-3)	-544(7-II-3)	33(7-I-2)
1	731	-0.11(5)	-0.82(3)	-0.10(7-I-4)	-95(3)	-609(3)	30(3)
1	732	-0.12(5)	-0.80(3)	-0.10(7-I-4)	-61(7-II-2)	-628(3)	30(3)
1	733	-0.13(3)	-0.78(3)	-0.09(7-I-4)	-58(7-II-2)	-641(3)	17(7-I-2)
1	734	-0.12(3)	-0.78(3)	0.09(7-II-4)	-58(7-II-2)	-641(3)	-19(7-I-4)
1	735	-0.11(3)	-0.80(3)	0.10(7-I-2)	-61(7-II-2)	-627(3)	-37(3)
1	736	-0.10(5)	-0.83(3)	0.11(7-I-2)	-98(3)	-610(3)	-36(3)
1	737	-0.09(5)	-0.84(3)	0.11(7-I-2)	-122(3)	-598(3)	-17(7-I-4)
1	738	-0.09(5)	-0.84(3)	-0.10(7-II-2)	-122(3)	-598(3)	18(7-I-2)
1	739	-0.10(3)	-0.83(3)	-0.11(7-I-4)	-96(3)	-610(3)	32(3)
1	740	-0.11(3)	-0.80(3)	-0.11(7-II-2)	-60(7-II-3)	-628(3)	32(3)
1	741	-0.12(3)	-0.78(3)	-0.11(7-II-2)	-56(7-II-3)	-640(3)	22(7-I-2)
1	742	-0.12(3)	-0.78(3)	0.12(7-I-2)	-56(7-II-3)	-640(3)	-21(7-I-4)
1	743	-0.11(3)	-0.80(3)	0.13(7-I-2)	-61(5)	-627(3)	-35(3)
1	744	-0.10(3)	-0.83(3)	0.13(7-I-2)	-97(3)	-609(3)	-34(3)
1	745	-0.09(5)	-0.84(3)	0.13(7-I-2)	-122(3)	-597(3)	-19(7-I-4)
1	746	-0.09(5)	-0.84(3)	-0.12(7-II-2)	-122(3)	-597(3)	20(7-I-2)
1	747	-0.10(3)	-0.83(3)	-0.12(7-II-2)	-96(3)	-609(3)	33(3)
1	748	-0.11(3)	-0.80(3)	-0.12(7-I-4)	-61(7-II-3)	-627(3)	34(3)
1	749	-0.12(3)	-0.78(3)	-0.12(7-I-4)	-57(7-II-3)	-640(3)	23(7-I-2)
1	750	-0.11(5)	-0.81(3)	-0.09(7-I-4)	-112(3)	-820(3)	15(7-I-2)
1	751	-0.11(5)	-0.81(3)	-0.09(7-I-4)	-94(3)	-831(3)	16(7-I-2)
1	752	-0.11(5)	-0.80(3)	-0.09(7-I-4)	-81(3)	-839(3)	12(7-II-4)
1	753	-0.11(3)	-0.80(3)	0.09(7-II-4)	-81(3)	-839(3)	-14(7-I-4)
1	754	-0.11(3)	-0.81(3)	0.10(7-I-2)	-95(3)	-832(3)	-21(3)
1	755	-0.10(5)	-0.82(3)	0.10(7-I-2)	-113(3)	-821(3)	-20(3)
1	756	-0.10(5)	-0.83(3)	0.10(7-I-2)	-126(3)	-814(3)	-13(7-I-4)
1	757	-0.10(5)	-0.83(3)	-0.10(7-II-2)	-126(3)	-814(3)	13(7-I-2)
1	758	-0.10(3)	-0.82(3)	-0.11(7-II-2)	-113(3)	-822(3)	19(7-I-2)
1	759	-0.11(3)	-0.81(3)	-0.11(7-II-2)	-94(3)	-832(3)	21(7-I-2)
1	760	-0.11(3)	-0.80(3)	-0.11(7-II-2)	-81(3)	-840(3)	17(7-I-2)
1	761	-0.11(3)	-0.80(3)	0.11(7-I-2)	-81(3)	-840(3)	-16(7-I-4)
1	762	-0.11(3)	-0.81(3)	0.12(7-I-2)	-95(3)	-832(3)	-20(7-I-4)
1	763	-0.10(3)	-0.82(3)	0.13(7-I-2)	-113(3)	-822(3)	-19(7-I-4)
1	764	-0.10(3)	-0.83(3)	0.12(7-I-2)	-126(3)	-814(3)	-15(7-I-4)
1	765	-0.10(3)	-0.83(3)	-0.12(7-II-2)	-126(3)	-814(3)	15(7-I-2)
1	766	-0.10(3)	-0.82(3)	-0.12(7-II-2)	-113(3)	-822(3)	20(7-I-2)
1	767	-0.11(3)	-0.81(3)	-0.12(7-II-2)	-94(3)	-833(3)	21(7-I-2)
1	768	-0.11(3)	-0.80(3)	-0.11(7-I-4)	-81(3)	-840(3)	17(7-I-2)
1	769	-0.11(5)	-0.81(3)	-0.09(7-I-4)	-124(3)	-954(3)	11(7-II-4)
1	770	-0.11(5)	-0.81(3)	-0.09(7-I-4)	-115(3)	-962(3)	12(7-I-2)
1	771	-0.10(5)	-0.82(3)	-0.09(7-I-4)	-108(3)	-967(3)	11(7-II-4)
1	772	-0.10(5)	-0.82(3)	0.09(7-II-4)	-108(3)	-967(3)	-14(7-I-4)
1	773	-0.10(5)	-0.82(3)	0.10(7-I-2)	-115(3)	-963(3)	-15(7-I-4)
1	774	-0.10(3)	-0.81(3)	0.10(7-I-2)	-125(3)	-957(3)	-15(7-I-4)
1	775	-0.11(3)	-0.81(3)	0.10(7-I-2)	-131(3)	-953(3)	-12(7-I-4)
1	776	-0.11(3)	-0.81(3)	-0.11(7-II-2)	-131(3)	-953(3)	12(7-I-2)
1	777	-0.10(3)	-0.81(3)	-0.11(7-II-2)	-124(3)	-958(3)	16(7-I-2)
1	778	-0.10(3)	-0.82(3)	-0.11(7-II-2)	-115(3)	-965(3)	17(7-I-2)
1	779	-0.10(3)	-0.82(3)	-0.11(7-II-2)	-109(3)	-969(3)	16(7-I-2)
1	780	-0.10(3)	-0.82(3)	0.12(7-I-2)	-109(3)	-969(3)	-15(7-II-2)
1	781	-0.10(3)	-0.82(3)	0.12(7-I-2)	-116(3)	-965(3)	-16(7-I-4)
1	782	-0.10(3)	-0.81(3)	0.13(7-I-2)	-125(3)	-958(3)	-16(7-I-4)
1	783	-0.11(3)	-0.81(3)	0.12(7-I-2)	-131(3)	-954(3)	-14(7-I-4)
1	784	-0.11(3)	-0.81(3)	-0.12(7-II-2)	-131(3)	-954(3)	15(7-I-2)

Muro	Pann.	Sxx	Syy	Sxy	Mxx	Myy	Mxy
1	785	-0.10(3)	-0.81(3)	-0.12(7-II-2)	-125(3)	-959(3)	17(7-I-2)
1	786	-0.10(3)	-0.82(3)	-0.12(7-II-2)	-115(3)	-965(3)	18(7-I-2)
1	787	-0.10(3)	-0.82(3)	-0.12(7-II-2)	-109(3)	-970(3)	17(7-I-2)
1	788	-0.12(5)	-0.80(3)	-0.10(7-I-4)	-130(3)	-1016(3)	-15(7-I-4)
1	789	-0.10(5)	-0.82(3)	-0.10(7-I-4)	-124(3)	-1023(3)	-16(7-II-2)
1	790	-0.09(5)	-0.84(3)	-0.09(7-I-4)	-120(3)	-1028(3)	-15(7-I-4)
1	791	-0.09(5)	-0.84(3)	0.09(7-II-4)	-120(3)	-1029(3)	-15(7-I-4)
1	792	-0.10(5)	-0.82(3)	0.10(7-I-2)	-124(3)	-1025(3)	17(7-II-4)
1	793	-0.11(3)	-0.81(3)	0.11(7-I-2)	-130(3)	-1020(3)	16(7-II-4)
1	794	-0.12(3)	-0.80(3)	0.11(7-I-2)	-134(3)	-1016(3)	15(7-II-4)
1	795	-0.12(3)	-0.80(3)	-0.11(7-II-2)	-134(3)	-1016(3)	-17(7-II-2)
1	796	-0.11(3)	-0.81(3)	-0.11(7-II-2)	-130(3)	-1021(3)	-20(7-II-2)
1	797	-0.10(3)	-0.82(3)	-0.11(7-II-2)	-125(3)	-1028(3)	-21(7-II-2)
1	798	-0.08(3)	-0.84(3)	-0.11(7-II-2)	-121(3)	-1032(3)	-20(7-II-2)
1	799	-0.08(3)	-0.84(3)	0.12(7-I-2)	-121(3)	-1032(3)	19(7-I-2)
1	800	-0.10(3)	-0.82(3)	0.13(7-I-2)	-125(3)	-1028(3)	19(7-I-2)
1	801	-0.11(3)	-0.81(3)	0.13(7-I-2)	-131(3)	-1022(3)	19(7-II-4)
1	802	-0.12(3)	-0.80(3)	0.13(7-I-2)	-135(3)	-1018(3)	18(7-I-2)
1	803	-0.12(3)	-0.80(3)	-0.12(7-II-2)	-135(3)	-1018(3)	-19(7-II-2)
1	804	-0.11(3)	-0.81(3)	-0.12(7-II-2)	-131(3)	-1023(3)	-21(7-II-2)
1	805	-0.10(3)	-0.82(3)	-0.12(7-II-2)	-125(3)	-1029(3)	-22(7-II-2)
1	806	-0.08(3)	-0.84(3)	-0.12(7-I-4)	-121(3)	-1033(3)	-20(7-II-2)
1	807	-0.12(5)	-0.79(3)	-0.11(7-I-4)	-128(3)	-1003(3)	-24(7-II-4)
1	808	-0.10(5)	-0.83(3)	-0.11(7-I-4)	-121(3)	-1014(3)	-25(7-II-2)
1	809	-0.07(7-I-2)	-0.87(3)	-0.10(7-I-4)	-117(3)	-1023(3)	-22(7-I-4)
1	810	-0.07(7-I-2)	-0.87(3)	0.09(7-I-2)	-117(3)	-1023(3)	22(7-II-4)
1	811	-0.09(5)	-0.83(3)	0.12(7-I-2)	-122(3)	-1017(3)	26(7-II-4)
1	812	-0.12(3)	-0.79(3)	0.12(7-I-2)	-129(3)	-1007(3)	26(7-II-4)
1	813	-0.14(3)	-0.77(3)	0.11(7-I-2)	-134(3)	-1001(3)	22(7-I-2)
1	814	-0.14(3)	-0.77(3)	-0.11(7-II-2)	-134(3)	-1001(3)	-26(7-II-2)
1	815	-0.12(3)	-0.79(3)	-0.11(7-I-4)	-129(3)	-1010(3)	-31(7-II-2)
1	816	-0.09(3)	-0.83(3)	-0.12(7-II-2)	-122(3)	-1021(3)	-32(7-II-2)
1	817	-0.07(7-II-4)	-0.87(3)	-0.11(7-II-2)	-118(3)	-1028(3)	-29(7-II-2)
1	818	-0.07(7-II-4)	-0.87(3)	0.12(7-I-2)	-118(3)	-1029(3)	27(7-I-2)
1	819	-0.09(3)	-0.83(3)	0.14(7-I-2)	-123(3)	-1021(3)	30(7-I-2)
1	820	-0.12(3)	-0.79(3)	0.14(7-I-2)	-130(3)	-1011(3)	30(7-I-2)
1	821	-0.14(3)	-0.77(3)	0.13(7-I-2)	-135(3)	-1004(3)	28(7-I-2)
1	822	-0.14(3)	-0.77(3)	-0.13(7-II-2)	-135(3)	-1004(3)	-29(7-II-2)
1	823	-0.12(3)	-0.79(3)	-0.13(7-II-2)	-130(3)	-1012(3)	-33(7-II-2)
1	824	-0.09(3)	-0.83(3)	-0.13(7-I-4)	-123(3)	-1022(3)	-33(7-II-2)
1	825	-0.06(7-II-4)	-0.87(3)	-0.12(7-I-4)	-118(3)	-1030(3)	-29(7-II-2)
1	826	-0.14(3)	-0.76(3)	-0.13(7-I-4)	-120(3)	-909(3)	-39(7-II-4)
1	827	-0.09(5)	-0.84(3)	-0.13(7-I-4)	-104(3)	-935(3)	-39(7-II-4)
1	828	-0.08(7-I-2)	-0.93(3)	-0.11(7-I-4)	-95(3)	-953(3)	-32(7-I-4)
1	829	-0.08(7-I-2)	-0.94(3)	0.11(7-I-2)	-96(3)	-954(3)	32(7-II-4)
1	830	-0.08(5)	-0.84(3)	0.14(7-I-2)	-106(3)	-937(3)	40(7-II-4)
1	831	-0.14(3)	-0.77(3)	0.14(7-I-2)	-121(3)	-914(3)	40(7-II-4)
1	832	-0.16(3)	-0.73(3)	0.12(7-I-2)	-134(3)	-898(3)	35(7-I-2)
1	833	-0.16(3)	-0.73(3)	-0.11(7-II-2)	-134(3)	-899(3)	-38(7-II-2)
1	834	-0.14(3)	-0.77(3)	-0.13(7-I-4)	-121(3)	-916(3)	-47(7-II-2)
1	835	-0.08(3)	-0.84(3)	-0.14(7-I-4)	-106(3)	-942(3)	-48(7-II-2)
1	836	-0.07(7-II-4)	-0.94(3)	-0.12(7-II-2)	-97(3)	-960(3)	-41(7-II-2)
1	837	-0.07(7-II-4)	-0.94(3)	0.14(7-I-2)	-97(3)	-960(3)	39(7-I-2)
1	838	-0.08(3)	-0.84(3)	0.16(7-I-2)	-107(3)	-943(3)	46(7-I-2)
1	839	-0.14(3)	-0.77(3)	0.16(7-I-2)	-123(3)	-918(3)	47(7-I-2)
1	840	-0.17(3)	-0.73(3)	0.14(7-I-2)	-136(3)	-902(3)	41(7-I-2)
1	841	-0.17(3)	-0.73(3)	-0.13(7-II-2)	-135(3)	-902(3)	-42(7-II-2)

Muro	Pann.	Sxx	Syy	Sxy	Mxx	Myy	Mxy
1	842	-0.14(3)	-0.77(3)	-0.15(7-I-4)	-123(3)	-919(3)	-49(7-II-2)
1	843	-0.08(3)	-0.84(3)	-0.15(7-I-4)	-107(3)	-944(3)	-49(7-II-2)
1	844	-0.06(7-II-3)	-0.93(3)	-0.13(7-I-4)	-97(3)	-962(3)	-41(7-II-2)
1	845	-0.17(3)	-0.72(3)	-0.15(7-I-4)	-111(3)	-725(3)	-65(3)
1	846	-0.09(5)	-0.84(3)	-0.21(3)	-69(3)	-785(3)	-67(3)
1	847	0.09(7-I-2)	-1.06(3)	-0.13(7-I-4)	73(7-II-2)	-836(3)	-46(7-I-4)
1	848	0.09(7-I-2)	-1.06(3)	0.14(7-I-2)	73(7-II-2)	-837(3)	45(7-II-4)
1	849	-0.09(3)	-0.84(3)	0.20(7-I-2)	-73(3)	-787(3)	62(7-I-2)
1	850	-0.17(3)	-0.72(3)	0.18(7-I-2)	-113(3)	-732(3)	64(7-I-2)
1	851	-0.20(3)	-0.66(3)	0.13(7-I-2)	-140(3)	-701(3)	51(7-I-2)
1	852	-0.20(3)	-0.66(3)	-0.12(7-II-2)	-140(3)	-702(3)	-51(7-II-2)
1	853	-0.17(3)	-0.72(3)	-0.16(7-I-4)	-113(3)	-734(3)	-65(7-II-2)
1	854	-0.09(3)	-0.84(3)	-0.19(3)	-72(3)	-792(3)	-69(7-II-2)
1	855	0.08(7-I-4)	-1.06(3)	-0.14(7-I-4)	74(7-II-3)	-844(3)	-56(7-II-2)
1	856	0.08(7-I-4)	-1.06(3)	0.17(7-I-2)	74(7-II-3)	-844(3)	55(7-I-2)
1	857	-0.09(3)	-0.84(3)	0.22(7-I-2)	-74(3)	-794(3)	73(7-I-2)
1	858	-0.17(3)	-0.72(3)	0.19(7-I-2)	-115(3)	-736(3)	73(7-I-2)
1	859	-0.20(3)	-0.66(3)	0.15(7-I-2)	-142(3)	-705(3)	59(7-I-2)
1	860	-0.20(3)	-0.66(3)	-0.14(7-II-2)	-142(3)	-706(3)	-58(7-II-2)
1	861	-0.17(3)	-0.72(3)	-0.17(7-I-4)	-114(3)	-738(3)	-70(7-II-2)
1	862	-0.09(3)	-0.84(3)	-0.20(7-I-4)	-73(3)	-797(3)	-72(7-II-2)
1	863	0.07(7-I-3)	-1.06(3)	-0.16(7-I-4)	75(7-II-3)	-845(3)	-56(7-II-2)
1	864	-0.20(3)	-0.63(3)	-0.21(3)	-113(3)	-442(7-I-2)	-117(3)
1	865	-0.12(6-II-3)	-0.79(3)	-0.34(3)	68(6-I-3)	-538(3)	-157(3)
1	866	0.18(3)	-1.29(3)	-0.32(3)	122(7-II-2)	-723(3)	-107(3)
1	867	0.18(3)	-1.29(3)	0.29(3)	121(7-II-2)	-724(3)	95(3)
1	868	-0.13(6-I-3)	-0.79(3)	0.30(3)	52(6-II-3)	-541(3)	141(3)
1	869	-0.20(3)	-0.63(3)	0.21(7-I-2)	-115(3)	-440(3)	104(7-I-2)
1	870	-0.26(3)	-0.57(3)	0.14(7-I-2)	-160(3)	-404(3)	70(7-I-2)
1	871	-0.26(3)	-0.58(3)	-0.13(7-I-4)	-160(3)	-405(3)	-64(7-I-4)
1	872	-0.20(3)	-0.63(3)	-0.19(3)	-116(3)	-443(3)	-109(3)
1	873	-0.14(6-II-3)	-0.78(3)	-0.32(3)	-62(6-II-3)	-543(3)	-152(3)
1	874	0.18(3)	-1.29(3)	-0.32(3)	125(7-II-3)	-733(3)	-107(3)
1	875	0.18(3)	-1.30(3)	0.30(3)	126(7-II-3)	-733(3)	103(7-I-2)
1	876	-0.13(6-I-3)	-0.78(3)	0.31(3)	-55(6-I-3)	-545(3)	147(3)
1	877	-0.20(3)	-0.63(3)	0.22(7-I-2)	-118(3)	-445(3)	110(7-I-2)
1	878	-0.26(3)	-0.57(3)	0.16(7-I-2)	-163(3)	-408(3)	78(7-I-2)
1	879	-0.26(3)	-0.57(3)	-0.15(7-I-2)	-163(3)	-409(3)	-73(7-I-2)
1	880	-0.20(3)	-0.63(3)	-0.20(7-I-4)	-118(3)	-448(3)	-107(3)
1	881	-0.13(6-II-3)	-0.79(3)	-0.31(3)	58(6-I-3)	-551(3)	-147(3)
1	882	0.17(3)	-1.28(3)	-0.29(3)	127(7-II-3)	-730(3)	-98(3)
1	883	-0.29(6-I-3)	-0.98(3)	-0.08(7-I-3)	-168(5)	844(3)	-48(6-I-3)
1	884	-0.23(6-I-3)	-0.99(3)	0.12(7-II-3)	-150(5)	855(3)	61(7-II-3)
1	885	-0.15(4)	-0.96(3)	0.17(7-II-3)	-82(7-II-2)	944(3)	97(7-II-3)
1	886	0.06(3)	-0.85(3)	0.22(7-II-2)	195(3)	1082(3)	135(3)
1	887	0.13(7-II-2)	-0.75(7-II-2)	-0.22(7-I-2)	626(3)	1192(3)	116(6-II-3)
1	888	0.13(7-II-2)	-0.75(7-II-2)	0.21(7-I-2)	598(3)	1191(3)	-143(3)
1	889	-0.17(6-I-3)	-0.86(3)	-0.20(7-II-2)	146(3)	1081(3)	-158(3)
1	890	-0.19(6-I-3)	-0.96(3)	-0.14(7-II-2)	-104(5)	949(3)	-85(7-II-2)
1	891	-0.23(5)	-0.99(3)	-0.09(7-II-4)	-183(3)	868(3)	-53(7-II-4)
1	892	-0.21(3)	-0.99(3)	0.11(7-II-4)	-176(3)	874(3)	59(7-II-4)
1	893	-0.24(4)	-0.95(3)	0.09(7-II-3)	-154(5)	487(7-I-2)	-44(6-I-3)
1	894	-0.21(4)	-0.95(3)	0.11(7-II-3)	-140(5)	494(7-I-2)	46(7-II-3)
1	895	-0.16(4)	-0.90(3)	-0.14(7-I-3)	-78(7-II-2)	522(7-I-2)	104(3)
1	896	-0.13(6-I-3)	-0.77(3)	-0.17(7-I-3)	158(3)	546(7-I-2)	142(3)
1	897	-0.13(3)	-0.60(7-II-2)	-0.13(7-I-3)	367(3)	552(7-I-2)	79(6-II-3)
1	898	-0.14(3)	-0.60(7-II-2)	0.10(7-I-2)	351(3)	553(7-I-2)	-95(3)

Muro	Pann.	Sxx	Syy	Sxy	Mxx	Myy	Mxy
1	899	-0.13(6-I-3)	-0.79(3)	0.16(7-I-2)	123(3)	547(7-I-2)	-162(3)
1	900	-0.14(6-I-3)	-0.91(3)	0.12(7-I-2)	-89(5)	524(7-I-2)	-114(3)
1	901	-0.14(4)	-0.96(3)	0.09(7-I-4)	-171(3)	497(7-I-2)	-47(7-I-4)
1	902	-0.12(4)	-0.96(3)	-0.10(7-I-4)	-166(3)	495(7-I-2)	47(7-II-4)
1	903	-0.21(4)	-0.90(3)	0.09(7-II-3)	-130(6-I-3)	-497(7-II-2)	-37(6-I-3)
1	904	-0.19(4)	-0.90(3)	0.10(7-II-3)	-121(5)	-502(7-II-2)	38(6-II-3)
1	905	-0.17(6-I-3)	-0.85(3)	-0.12(7-I-3)	-78(7-II-2)	-517(7-II-2)	89(3)
1	906	-0.16(6-I-3)	-0.77(3)	-0.13(7-I-3)	79(3)	-535(7-II-2)	97(3)
1	907	-0.15(6-I-3)	-0.67(3)	-0.09(7-I-3)	178(3)	-548(7-II-2)	53(6-II-3)
1	908	-0.15(5)	-0.68(3)	0.08(7-I-4)	169(3)	-549(7-II-2)	-58(3)
1	909	-0.13(6-I-3)	-0.78(3)	0.11(7-I-2)	70(7-I-2)	-537(7-II-2)	-111(3)
1	910	-0.12(6-I-3)	-0.87(3)	0.11(7-I-2)	-79(5)	-521(7-II-2)	-95(3)
1	911	-0.12(4)	-0.91(3)	0.09(7-I-4)	-145(3)	-508(7-II-2)	-37(3)
1	912	-0.11(4)	-0.91(3)	-0.10(7-I-4)	-142(3)	-504(7-II-2)	33(7-II-4)
1	913	-0.20(6-I-3)	-0.85(3)	0.09(7-II-3)	-116(5)	-526(7-II-2)	-29(6-I-3)
1	914	-0.18(6-I-3)	-0.85(3)	0.09(7-II-3)	-110(5)	-529(7-II-2)	33(6-II-3)
1	915	-0.18(6-I-3)	-0.83(3)	-0.10(7-I-3)	-76(7-II-2)	-536(7-II-2)	60(3)
1	916	-0.17(6-I-3)	-0.78(3)	-0.10(7-I-3)	-70(7-II-2)	-545(7-II-2)	59(3)
1	917	-0.16(6-I-3)	-0.73(3)	-0.08(7-I-4)	-66(7-II-2)	-551(7-II-2)	35(6-II-3)
1	918	-0.15(5)	-0.74(3)	0.08(7-II-4)	-66(7-II-2)	-551(7-II-2)	-33(3)
1	919	-0.13(6-I-3)	-0.79(3)	0.09(7-I-4)	-69(7-II-2)	-546(7-II-2)	-67(3)
1	920	-0.12(6-I-3)	-0.84(3)	0.09(7-I-4)	-83(5)	-538(7-II-2)	-62(3)
1	921	-0.11(4)	-0.87(3)	0.09(7-I-4)	-127(3)	-532(7-II-2)	-26(3)
1	922	-0.10(4)	-0.87(3)	-0.10(7-I-4)	-125(3)	-530(7-II-2)	22(7-I-2)
1	923	-0.19(6-I-3)	-0.82(3)	0.09(7-II-3)	-114(5)	-608(3)	23(6-II-3)
1	924	-0.18(6-I-3)	-0.82(3)	0.09(7-II-3)	-109(5)	-607(3)	27(6-II-3)
1	925	-0.18(6-I-3)	-0.81(3)	-0.09(7-I-3)	-85(5)	-618(3)	37(3)
1	926	-0.17(6-I-3)	-0.79(3)	-0.08(7-I-3)	-67(7-II-2)	-634(3)	34(3)
1	927	-0.16(6-I-3)	-0.77(3)	0.08(7-II-4)	-65(7-II-2)	-645(3)	22(6-II-3)
1	928	-0.14(6-I-3)	-0.77(3)	0.08(7-II-4)	-64(7-II-2)	-643(3)	-19(6-I-3)
1	929	-0.13(6-I-3)	-0.80(3)	0.09(7-I-4)	-66(7-II-2)	-629(3)	-38(3)
1	930	-0.12(6-I-3)	-0.82(3)	0.09(7-I-4)	-98(3)	-611(3)	-37(3)
1	931	-0.11(6-I-3)	-0.84(3)	0.09(7-I-4)	-123(3)	-599(3)	-17(7-I-3)
1	932	-0.10(6-I-3)	-0.84(3)	-0.09(7-I-4)	-122(3)	-598(3)	14(7-II-4)
1	933	-0.19(6-I-3)	-0.80(3)	0.08(6-II-3)	-119(5)	-811(3)	21(6-II-3)
1	934	-0.18(6-I-3)	-0.80(3)	0.08(7-II-3)	-117(3)	-812(3)	21(6-II-3)
1	935	-0.17(6-I-3)	-0.80(3)	0.08(7-II-3)	-104(3)	-820(3)	23(3)
1	936	-0.16(6-I-3)	-0.79(3)	-0.08(7-I-4)	-88(3)	-831(3)	19(6-II-3)
1	937	-0.15(6-I-3)	-0.79(3)	0.08(7-II-4)	-77(3)	-838(3)	14(6-II-3)
1	938	-0.14(6-I-3)	-0.79(3)	0.08(7-II-4)	-79(3)	-837(3)	-12(7-I-3)
1	939	-0.13(6-I-3)	-0.80(3)	0.09(7-I-4)	-94(3)	-830(3)	-21(3)
1	940	-0.12(6-I-3)	-0.81(3)	0.09(7-I-4)	-113(3)	-819(3)	-21(3)
1	941	-0.11(5)	-0.82(3)	0.09(7-I-4)	-126(3)	-812(3)	-12(7-I-3)
1	942	-0.11(5)	-0.82(3)	-0.09(7-II-4)	-126(3)	-812(3)	10(7-II-4)
1	943	-0.19(6-I-3)	-0.79(3)	0.08(6-II-3)	-128(3)	-936(3)	18(6-II-3)
1	944	-0.18(6-I-3)	-0.79(3)	0.08(7-II-3)	-127(3)	-939(3)	17(6-II-3)
1	945	-0.17(6-I-3)	-0.79(3)	-0.08(7-I-3)	-120(3)	-946(3)	14(7-I-2)
1	946	-0.16(6-I-3)	-0.80(3)	-0.08(7-I-4)	-112(3)	-955(3)	12(7-II-2)
1	947	-0.15(6-I-3)	-0.81(3)	0.08(7-II-4)	-106(3)	-960(3)	11(7-II-4)
1	948	-0.14(6-I-3)	-0.81(3)	0.08(7-II-4)	-108(3)	-961(3)	-11(7-I-4)
1	949	-0.13(6-I-3)	-0.81(3)	0.09(7-I-4)	-115(3)	-957(3)	-14(7-I-3)
1	950	-0.12(5)	-0.81(3)	0.09(7-I-4)	-125(3)	-951(3)	-14(7-I-3)
1	951	-0.12(5)	-0.81(3)	0.09(7-I-4)	-131(3)	-948(3)	-12(7-I-4)
1	952	-0.12(5)	-0.81(3)	-0.09(7-II-4)	-131(3)	-949(3)	10(7-II-4)
1	953	-0.19(5)	-0.78(3)	0.08(6-II-3)	-136(3)	-987(3)	17(6-II-3)
1	954	-0.18(6-I-3)	-0.78(3)	-0.08(7-I-3)	-134(3)	-992(3)	14(6-II-3)
1	955	-0.17(6-I-3)	-0.79(3)	-0.09(7-I-3)	-129(3)	-1001(3)	11(7-I-4)

Muro	Pann.	Sxx	Syy	Sxy	Mxx	Myy	Mxy
1	956	-0.15(6-I-3)	-0.81(3)	-0.09(7-I-4)	-123(3)	-1010(3)	-12(7-II-4)
1	957	-0.14(6-I-3)	-0.83(3)	-0.08(7-I-4)	-120(3)	-1016(3)	-13(7-I-4)
1	958	-0.13(6-I-3)	-0.83(3)	0.08(7-II-4)	-121(3)	-1018(3)	14(7-II-4)
1	959	-0.12(5)	-0.82(3)	0.09(7-I-4)	-125(3)	-1016(3)	16(7-II-4)
1	960	-0.13(5)	-0.80(3)	0.09(7-I-4)	-131(3)	-1011(3)	15(7-II-4)
1	961	-0.13(5)	-0.79(3)	0.09(7-I-4)	-135(3)	-1008(3)	-14(7-I-4)
1	962	-0.13(5)	-0.79(3)	-0.09(7-II-4)	-134(3)	-1010(3)	-14(7-I-4)
1	963	-0.20(5)	-0.76(3)	-0.09(6-I-3)	-139(3)	-962(3)	20(7-II-3)
1	964	-0.19(5)	-0.76(3)	-0.09(7-I-3)	-137(3)	-969(3)	-16(7-I-3)
1	965	-0.17(5)	-0.78(3)	-0.10(7-I-3)	-130(3)	-981(3)	-20(7-I-4)
1	966	-0.14(6-I-3)	-0.82(3)	-0.10(7-I-3)	-122(3)	-996(3)	-21(7-I-4)
1	967	-0.13(6-I-3)	-0.86(3)	-0.09(6-I-3)	-118(3)	-1007(3)	-19(7-I-4)
1	968	-0.11(6-I-3)	-0.86(3)	0.08(7-II-4)	-119(3)	-1009(3)	21(7-II-4)
1	969	-0.12(5)	-0.83(3)	0.09(7-I-4)	-124(3)	-1005(3)	25(7-II-4)
1	970	-0.14(5)	-0.79(3)	0.09(7-I-4)	-130(3)	-997(3)	24(7-II-4)
1	971	-0.15(5)	-0.77(3)	0.09(7-I-4)	-135(3)	-991(3)	20(7-II-4)
1	972	-0.14(5)	-0.77(3)	-0.10(7-II-4)	-134(3)	-994(3)	-22(7-II-4)
1	973	-0.23(5)	-0.72(3)	0.10(6-II-3)	-141(3)	-853(3)	29(7-II-3)
1	974	-0.21(5)	-0.72(3)	-0.11(6-I-3)	-138(3)	-860(3)	-28(7-I-3)
1	975	-0.18(5)	-0.76(3)	-0.13(7-I-3)	-124(3)	-883(3)	-34(7-I-3)
1	976	-0.13(6-I-3)	-0.83(3)	-0.13(3)	-107(3)	-913(3)	-35(7-I-4)
1	977	-0.10(6-I-3)	-0.93(3)	-0.11(6-I-3)	-98(3)	-935(3)	-29(7-I-4)
1	978	-0.09(6-I-3)	-0.93(3)	0.10(6-II-3)	-99(3)	-938(3)	30(7-II-4)
1	979	-0.11(5)	-0.84(3)	0.10(7-I-4)	-109(3)	-923(3)	38(7-II-4)
1	980	-0.15(5)	-0.76(3)	0.10(7-I-4)	-124(3)	-902(3)	38(7-II-4)
1	981	-0.17(3)	-0.73(3)	0.10(7-I-4)	-135(3)	-889(3)	30(7-I-4)
1	982	-0.17(3)	-0.73(3)	-0.11(7-II-4)	-134(3)	-891(3)	-32(7-II-4)
1	983	-0.26(3)	-0.67(3)	0.12(6-II-3)	-148(3)	-650(3)	41(7-II-3)
1	984	-0.25(3)	-0.66(3)	-0.13(6-I-3)	-146(3)	-659(3)	-44(7-I-3)
1	985	-0.20(3)	-0.71(3)	-0.18(3)	-116(3)	-698(3)	-67(3)
1	986	-0.13(5)	-0.83(3)	-0.23(3)	-74(3)	-762(3)	-71(3)
1	987	-0.09(7-II-2)	-1.05(3)	-0.15(3)	76(7-II-2)	-817(3)	-43(7-I-4)
1	988	-0.10(7-II-2)	-1.06(3)	0.12(6-II-3)	75(7-II-2)	-821(3)	42(7-II-4)
1	989	-0.12(6-I-3)	-0.83(3)	0.16(7-I-2)	-77(3)	-774(3)	58(7-II-4)
1	990	-0.18(3)	-0.71(3)	0.13(7-I-2)	-116(3)	-721(3)	55(7-I-4)
1	991	-0.21(3)	-0.66(3)	0.10(7-I-4)	-141(3)	-694(3)	42(7-I-4)
1	992	-0.21(3)	-0.66(3)	-0.12(7-II-4)	-140(3)	-694(3)	-47(7-II-4)
1	993	-0.31(3)	-0.58(3)	0.16(6-II-3)	-168(3)	-401(7-I-2)	51(7-II-3)
1	994	-0.30(3)	-0.58(3)	-0.18(6-I-3)	-166(3)	-410(7-I-2)	-64(7-I-3)
1	995	-0.23(3)	-0.63(3)	-0.24(3)	-118(3)	-449(7-I-2)	-123(3)
1	996	-0.13(3)	-0.79(3)	-0.37(3)	-57(6-II-3)	-534(7-I-2)	-165(3)
1	997	0.17(7-I-2)	-1.29(3)	-0.35(3)	125(7-II-2)	-707(3)	-116(3)
1	998	0.17(7-I-2)	-1.29(3)	0.26(3)	123(7-II-2)	-711(3)	90(3)
1	999	-0.17(6-I-3)	-0.79(3)	0.28(3)	-55(3)	-537(7-I-2)	133(3)
1	1000	-0.21(3)	-0.63(3)	0.16(7-I-2)	-119(3)	-456(7-I-2)	90(3)
1	1001	-0.27(3)	-0.57(3)	0.12(6-II-3)	-162(3)	-421(7-I-2)	54(7-I-4)
1	1002	-0.26(3)	-0.57(3)	-0.13(7-II-4)	-160(3)	-416(7-I-2)	-63(7-I-4)
1	1003	-0.32(3)	-0.83(3)	-0.16(3)	-210(3)	-741(3)	-51(7-II-2)
1	1004	-0.37(3)	-0.77(3)	-0.19(3)	-213(3)	-563(3)	-68(3)
1	1005	-0.44(3)	-0.67(3)	-0.23(3)	-229(3)	-296(7-I-2)	-100(3)
1	1006	-0.38(3)	-0.82(3)	0.10(7-II-2)	-218(3)	-562(3)	-39(7-II-2)
1	1007	-0.46(3)	-0.70(3)	0.11(7-II-2)	-242(3)	-283(3)	-37(7-II-2)
1	1008	-0.34(3)	-0.93(3)	0.14(7-II-2)	-187(3)	-562(3)	34(7-I-2)
1	1009	-0.42(3)	-0.78(3)	0.14(7-II-2)	-209(3)	-312(3)	53(7-I-2)
1	1010	-0.25(3)	-1.08(3)	0.18(7-II-2)	-139(6-I-3)	-567(3)	46(7-I-2)
1	1011	-0.34(3)	-0.93(3)	0.26(3)	-177(6-I-3)	-380(3)	97(3)
1	1012	-0.32(3)	-0.89(3)	-0.10(7-I-2)	-211(3)	-723(3)	-51(4)

Muro	Pann.	Sxx	Syy	Sxy	Mxx	Myy	Mxy
1	1013	-0.20(3)	-1.19(3)	0.19(7-II-2)	-113(6-I-3)	-663(3)	-46(4)
1	1014	-0.18(3)	-1.25(3)	0.20(7-II-2)	-100(6-I-3)	-710(3)	-68(4)
1	1015	-0.28(3)	-1.00(3)	0.12(7-II-2)	-186(3)	-725(3)	-56(4)
1	1016	-0.27(3)	-1.04(3)	0.14(7-II-2)	-166(3)	-679(3)	-48(4)
1	1017	-0.24(3)	-1.11(3)	0.15(7-II-2)	-148(5)	-728(3)	-65(4)
1	1018	-0.16(3)	-1.28(3)	0.20(7-II-2)	-98(6-I-3)	-728(3)	-82(4)
1	1019	-0.15(3)	-1.26(3)	0.19(7-II-2)	-102(6-I-3)	-721(3)	-93(4)
1	1020	-0.15(3)	-1.22(3)	-0.25(3)	-107(6-I-3)	-689(3)	-100(4)
1	1021	-0.22(3)	-1.13(3)	0.15(7-II-2)	-149(5)	-752(3)	-78(4)
1	1022	-0.20(3)	-1.12(3)	-0.15(3)	-153(6-I-3)	-751(3)	-88(4)
1	1023	-0.19(3)	-1.09(3)	-0.20(3)	-159(6-I-3)	-717(3)	-94(4)
1	1024	-0.26(3)	-1.01(3)	0.11(7-II-2)	-189(3)	-777(3)	-73(4)
1	1025	-0.24(3)	-1.01(3)	-0.14(3)	-194(5)	-782(3)	-82(4)
1	1026	-0.22(5)	-0.99(3)	-0.16(3)	-199(5)	-746(3)	-86(4)
1	1027	-0.28(3)	-0.92(3)	-0.13(3)	-210(3)	-803(3)	-65(4)
1	1028	-0.26(3)	-0.93(3)	-0.14(3)	-214(5)	-817(3)	-73(4)
1	1029	-0.24(5)	-0.91(3)	-0.14(3)	-220(5)	-780(3)	83(7-I-2)
1	1030	-0.29(3)	-0.86(3)	-0.15(3)	-211(3)	-834(3)	-56(4)
1	1031	-0.26(3)	-0.87(3)	-0.13(3)	-213(5)	-855(3)	-62(4)
1	1032	-0.24(5)	-0.86(3)	-0.13(5)	-217(5)	-818(3)	79(7-I-2)
1	1033	-0.24(5)	-0.83(3)	-0.12(5)	-198(5)	-855(3)	74(3)
1	1034	-0.23(5)	-0.81(3)	-0.10(6-I-3)	-172(5)	-888(3)	65(3)
1	1035	-0.21(6-I-3)	-0.80(3)	-0.10(6-I-3)	-148(5)	-914(3)	51(3)
1	1036	-0.21(6-I-3)	-0.80(3)	0.09(6-II-3)	-133(5)	-930(3)	34(3)
1	1037	-0.20(6-I-3)	-0.79(3)	0.09(6-II-3)	-126(5)	-936(3)	25(6-II-3)
1	1038	-0.20(6-I-3)	-0.79(3)	0.09(6-II-3)	-125(3)	-936(3)	21(6-II-3)
1	1039	-0.25(5)	-0.84(3)	-0.13(3)	-198(5)	-892(3)	52(7-I-2)
1	1040	-0.23(5)	-0.84(3)	-0.12(5)	-176(5)	-927(3)	44(7-I-2)
1	1041	-0.21(5)	-0.84(3)	-0.11(6-I-3)	-156(3)	-955(3)	35(7-I-2)
1	1042	-0.20(6-I-3)	-0.83(3)	-0.10(6-I-3)	-143(3)	-973(3)	27(7-I-2)
1	1043	-0.19(6-I-3)	-0.81(3)	0.09(6-II-3)	-137(3)	-981(3)	20(7-I-2)
1	1044	-0.19(6-I-3)	-0.79(3)	0.09(6-II-3)	-136(3)	-985(3)	18(6-II-3)
1	1045	-0.26(3)	-0.84(3)	-0.16(3)	-195(3)	-871(3)	-50(7-II-2)
1	1046	-0.22(5)	-0.86(3)	-0.15(3)	-173(3)	-908(3)	-42(7-II-2)
1	1047	-0.20(6-I-3)	-0.88(3)	-0.12(5)	-153(3)	-937(3)	-28(7-II-2)
1	1048	-0.19(6-I-3)	-0.87(3)	-0.10(6-I-3)	-141(3)	-955(3)	20(7-I-2)
1	1049	-0.19(6-I-3)	-0.83(3)	0.10(6-II-3)	-136(3)	-962(3)	21(7-II-3)
1	1050	-0.20(5)	-0.78(3)	0.10(6-II-3)	-138(3)	-962(3)	23(7-II-3)
1	1051	-0.29(3)	-0.83(3)	-0.21(3)	-185(3)	-778(3)	-52(7-II-2)
1	1052	-0.22(5)	-0.88(3)	-0.21(3)	-153(3)	-825(3)	-46(7-II-2)
1	1053	-0.18(6-I-3)	-0.96(3)	-0.16(3)	-128(3)	-863(3)	-32(7-II-2)
1	1054	-0.18(6-I-3)	-0.95(3)	-0.11(6-I-3)	-117(3)	-880(3)	22(7-II-3)
1	1055	-0.19(6-I-3)	-0.85(3)	0.11(6-II-3)	-120(3)	-876(3)	34(7-II-3)
1	1056	-0.21(5)	-0.77(3)	0.11(6-II-3)	-131(3)	-862(3)	36(7-II-3)
1	1057	-0.32(3)	-0.78(3)	-0.27(3)	-172(3)	-602(3)	-97(3)
1	1058	-0.23(3)	-0.88(3)	-0.32(3)	-114(3)	-675(3)	-96(3)
1	1059	-0.16(6-I-3)	-1.09(3)	-0.24(3)	96(7-II-2)	-744(3)	-56(3)
1	1060	-0.16(6-I-3)	-1.09(3)	0.11(6-II-3)	97(7-II-2)	-761(3)	35(7-II-3)
1	1061	-0.21(6-I-3)	-0.86(3)	0.14(6-II-3)	-94(6-I-3)	-725(3)	54(7-II-3)
1	1062	-0.24(5)	-0.73(3)	0.13(6-II-3)	-122(3)	-675(3)	53(7-II-3)
1	1063	-0.36(3)	-0.70(3)	-0.35(3)	-167(3)	-347(7-I-2)	-163(3)
1	1064	-0.24(3)	-0.84(3)	-0.47(3)	-94(7-I-2)	-440(7-I-2)	-200(3)
1	1065	0.15(6-II-3)	-1.32(3)	-0.46(3)	152(7-II-2)	-629(3)	-150(3)
1	1066	0.21(6-II-3)	-1.34(3)	0.17(3)	157(6-II-3)	-650(3)	70(3)
1	1067	-0.28(6-I-3)	-0.82(3)	0.21(3)	-103(6-I-3)	-491(7-I-2)	125(3)
1	1068	-0.27(6-I-3)	-0.65(3)	0.18(6-II-3)	-124(3)	-423(7-I-2)	83(3)
1	1069	-0.25(4)	-0.81(3)	-0.14(6-I-3)	-223(6-I-3)	-456(7-II-2)	171(3)

Muro	Pann.	Sxx	Syy	Sxy	Mxx	Myy	Mxy
1	1070	-0.23(6-I-3)	-0.82(3)	-0.14(5)	-217(6-I-3)	-587(3)	145(3)
1	1071	-0.23(5)	-0.85(3)	-0.13(5)	-218(5)	-729(3)	112(3)
1	1072	-0.24(4)	-0.82(3)	-0.17(5)	-247(5)	-435(4)	142(3)
1	1073	-0.21(5)	-0.86(3)	-0.16(5)	-234(5)	-571(5)	129(3)
1	1074	-0.22(5)	-0.89(3)	-0.15(5)	-226(5)	-699(3)	105(3)
1	1075	-0.22(4)	-0.84(5)	-0.21(5)	-233(5)	-446(5)	118(6-II-3)
1	1076	-0.20(5)	-0.90(5)	-0.20(5)	-216(5)	-562(5)	110(3)
1	1077	-0.21(5)	-0.95(3)	-0.18(3)	-206(5)	-673(3)	96(7-I-2)
1	1078	-0.19(5)	-0.88(5)	-0.28(3)	-184(6-I-3)	-459(5)	115(6-II-3)
1	1079	-0.18(5)	-0.96(5)	-0.26(3)	-176(6-I-3)	-557(5)	101(6-II-3)
1	1080	-0.18(5)	-1.03(3)	-0.23(3)	-167(6-I-3)	-652(3)	-96(4)
1	1081	-0.17(5)	-0.93(5)	-0.38(3)	-124(6-I-3)	-466(5)	117(6-II-3)
1	1082	-0.15(5)	-1.04(5)	-0.35(3)	-120(6-I-3)	-551(5)	-106(4)
1	1083	-0.14(5)	-1.14(3)	-0.30(3)	-113(6-I-3)	-631(3)	-103(4)
1	1084	-0.43(4)	-0.79(3)	0.16(6-II-3)	-243(6-I-3)	516(3)	136(6-II-3)
1	1085	-0.36(4)	-0.79(3)	0.16(6-II-3)	-238(6-I-3)	-358(4)	151(3)
1	1086	-0.30(4)	-0.80(3)	-0.15(6-I-3)	-230(6-I-3)	-432(4)	178(3)
1	1087	-0.30(4)	-0.78(3)	-0.18(6-I-3)	-273(5)	-418(4)	134(3)
1	1088	-0.20(5)	-0.80(5)	-0.39(3)	-132(6-I-3)	-407(6-I-3)	128(6-II-3)
1	1089	-0.24(5)	-0.72(6-I-3)	-0.38(5)	-151(6-I-3)	-385(4)	133(6-II-3)
1	1090	-0.22(4)	-0.80(5)	-0.29(5)	-192(6-I-3)	-409(4)	124(6-II-3)
1	1091	-0.27(4)	-0.72(5)	-0.26(5)	-234(5)	-394(4)	129(6-II-3)
1	1092	-0.26(4)	-0.78(5)	-0.22(5)	-247(5)	-410(4)	124(6-II-3)
1	1093	-0.32(4)	-0.64(6-I-3)	-0.36(6-I-3)	-199(4)	-339(4)	132(6-II-3)
1	1094	-0.50(4)	-0.53(6-I-3)	-0.43(6-I-3)	-268(4)	291(7-I-2)	-181(6-I-3)
1	1095	-0.37(4)	-0.64(5)	-0.27(6-I-3)	-288(5)	-344(4)	129(6-II-3)
1	1096	-0.51(4)	-0.55(3)	-0.29(6-I-3)	-328(5)	313(3)	129(6-II-3)
1	1097	-0.38(4)	-0.74(3)	-0.19(6-I-3)	-300(5)	-353(4)	137(6-II-3)
1	1098	-0.49(4)	-0.70(3)	-0.18(6-I-3)	-315(5)	383(3)	131(6-II-3)
1	1099	-0.33(4)	-0.82(3)	0.21(7-II-2)	-163(6-I-3)	703(3)	150(6-II-3)
1	1100	-0.21(4)	-0.78(3)	0.27(7-II-2)	239(3)	910(3)	183(6-II-3)
1	1101	0.27(6-II-3)	-0.70(7-II-2)	0.26(7-II-2)	703(3)	1066(3)	184(6-II-3)
1	1102	0.31(6-II-3)	-0.71(7-II-2)	0.17(7-I-2)	683(3)	1098(3)	-158(5)
1	1103	0.33(6-II-3)	-0.84(3)	0.15(7-I-2)	237(6-II-3)	1021(3)	-168(3)
1	1104	-0.31(6-I-3)	-0.94(3)	-0.08(7-II-2)	-160(6-I-3)	910(3)	-85(6-I-3)
1	1105	-0.31(4)	-0.78(3)	0.16(7-II-2)	-168(6-I-3)	-377(4)	196(3)
1	1106	-0.26(6-I-3)	-0.70(3)	0.18(7-II-2)	183(3)	420(7-I-2)	214(3)
1	1107	-0.25(6-I-3)	-0.57(7-II-2)	0.14(7-II-2)	419(3)	453(7-I-2)	154(6-II-3)
1	1108	-0.24(6-I-3)	-0.58(7-II-2)	0.10(6-II-3)	417(3)	476(7-I-2)	-105(6-I-3)
1	1109	-0.25(6-I-3)	-0.76(3)	0.13(7-I-2)	192(6-II-3)	492(7-I-2)	-151(3)
1	1110	-0.25(4)	-0.89(3)	0.10(7-I-2)	-142(6-I-3)	493(7-I-2)	-110(3)
1	1111	-0.28(4)	-0.77(3)	0.13(6-II-3)	-177(6-I-3)	-454(7-II-2)	207(3)
1	1112	-0.26(6-I-3)	-0.70(3)	0.12(7-II-2)	-141(4)	-483(7-II-2)	191(3)
1	1113	-0.26(6-I-3)	-0.62(3)	0.10(7-II-3)	209(3)	-507(7-II-2)	128(6-II-3)
1	1114	-0.25(6-I-3)	-0.64(3)	0.10(6-II-3)	215(3)	-517(7-II-2)	76(6-II-3)
1	1115	-0.23(6-I-3)	-0.75(3)	0.10(6-II-3)	133(6-II-3)	-513(7-II-2)	-84(6-I-3)
1	1116	-0.22(6-I-3)	-0.84(3)	0.10(7-II-4)	-129(4)	-502(7-II-2)	-81(3)
1	1117	-0.25(6-I-3)	-0.78(3)	-0.13(6-I-3)	-186(6-I-3)	-478(7-II-2)	182(3)
1	1118	-0.25(6-I-3)	-0.73(3)	0.11(6-II-3)	-149(4)	-500(7-II-2)	160(3)
1	1119	-0.25(6-I-3)	-0.69(3)	0.10(6-II-3)	-135(4)	-517(7-II-2)	105(6-II-3)
1	1120	-0.24(6-I-3)	-0.70(3)	0.10(6-II-3)	-128(4)	-527(7-II-2)	70(6-II-3)
1	1121	-0.22(6-I-3)	-0.76(3)	0.10(6-II-3)	-123(4)	-529(7-II-2)	-56(6-I-3)
1	1122	-0.21(6-I-3)	-0.82(3)	0.09(6-II-3)	-117(6-I-3)	-527(7-II-2)	-48(6-I-3)
1	1123	-0.24(6-I-3)	-0.79(3)	-0.12(6-I-3)	-192(6-I-3)	-612(3)	148(3)
1	1124	-0.24(6-I-3)	-0.76(3)	-0.11(6-I-3)	-161(6-I-3)	-639(3)	128(3)
1	1125	-0.24(6-I-3)	-0.74(3)	0.10(6-II-3)	-134(6-I-3)	-658(3)	88(3)
1	1126	-0.23(6-I-3)	-0.74(3)	0.10(6-II-3)	-120(6-I-3)	-660(3)	59(6-II-3)

Muro	Pann.	Sxx	Syy	Sxy	Mxx	Myy	Mxy
1	1127	-0.22(6-I-3)	-0.77(3)	0.10(6-II-3)	-115(6-I-3)	-645(3)	38(6-II-3)
1	1128	-0.20(6-I-3)	-0.80(3)	0.09(6-II-3)	-113(6-I-3)	-623(3)	-32(6-I-3)
1	1129	-0.23(5)	-0.81(3)	-0.11(5)	-191(6-I-3)	-762(3)	111(3)
1	1130	-0.23(6-I-3)	-0.79(3)	-0.11(6-I-3)	-167(6-I-3)	-794(3)	97(3)
1	1131	-0.22(6-I-3)	-0.77(3)	0.10(6-II-3)	-145(6-I-3)	-817(3)	71(3)
1	1132	-0.22(6-I-3)	-0.77(3)	0.10(6-II-3)	-128(6-I-3)	-827(3)	46(6-II-3)
1	1133	-0.21(6-I-3)	-0.78(3)	0.10(6-II-3)	-118(6-I-3)	-826(3)	33(6-II-3)
1	1134	-0.20(6-I-3)	-0.79(3)	0.09(6-II-3)	-114(5)	-818(3)	25(6-II-3)
2	1	-0.47(3)	-0.20(6-I-3)	-0.27(6-I-3)	-402(3)	144(6-II-3)	-109(6-I-3)
2	2	-0.38(3)	-0.31(3)	-0.23(3)	-263(3)	-134(3)	-98(3)
2	3	-0.31(3)	-0.41(3)	-0.26(3)	-138(3)	-264(3)	-107(3)
2	4	-0.20(3)	-0.44(3)	-0.22(3)	-76(7-II-2)	-376(3)	-90(3)
2	5	-0.10(6-I-2)	-0.40(3)	-0.13(3)	149(3)	-481(3)	-42(3)
2	6	0.18(3)	-0.36(3)	0.08(6-I-3)	327(3)	-580(3)	83(3)
2	7	1.48(3)	-0.36(3)	0.22(6-I-3)	1100(3)	136(6-II-3)	-88(7-I-2)
2	8	-0.32(3)	1.23(3)	0.43(6-II-3)	52(7-II-2)	843(3)	134(6-II-3)
2	9	-0.22(3)	0.21(6-II-3)	0.23(6-II-3)	-425(3)	218(6-II-3)	103(6-II-3)
2	10	-0.24(3)	-0.17(6-I-3)	-0.15(6-I-3)	-307(3)	125(6-II-3)	-58(6-I-3)
2	11	-0.25(3)	-0.25(3)	-0.15(3)	-190(3)	-135(6-I-3)	-62(3)
2	12	-0.18(3)	-0.31(3)	-0.15(3)	-104(6-II-3)	-248(3)	-62(3)
2	13	-0.10(7-II-3)	-0.31(3)	-0.08(3)	95(6-I-3)	-360(3)	-31(3)
2	14	0.16(3)	-0.31(3)	0.12(6-I-3)	251(3)	-483(3)	54(3)
2	15	1.22(3)	-0.44(3)	0.35(6-I-3)	831(3)	-260(3)	114(6-I-3)
2	16	0.12(7-II-2)	1.39(3)	0.25(6-II-3)	316(3)	1032(3)	-144(3)
2	17	-0.24(3)	0.17(6-II-3)	0.20(6-II-3)	-450(3)	251(3)	113(3)
2	18	-0.27(3)	-0.11(6-I-3)	-0.09(6-I-3)	-350(3)	113(6-II-3)	-36(6-I-3)
2	19	-0.26(3)	-0.20(3)	-0.12(3)	-236(3)	-93(6-I-3)	-54(3)
2	20	-0.20(3)	-0.28(3)	-0.14(3)	-112(6-II-3)	-199(3)	-61(3)
2	21	-0.11(6-II-3)	-0.30(3)	-0.09(6-II-3)	80(6-I-3)	-316(3)	-36(6-II-3)
2	22	0.13(6-I-3)	-0.30(3)	0.12(6-I-3)	217(3)	-425(3)	50(6-I-3)
2	23	0.91(3)	-0.55(3)	0.36(6-I-3)	656(3)	-409(3)	128(6-I-3)
2	24	0.47(3)	1.38(3)	-0.22(3)	550(3)	949(3)	-214(3)
2	25	-0.36(3)	0.23(7-I-2)	0.24(6-II-3)	-393(3)	356(3)	166(3)
2	26	-0.27(3)	-0.11(7-II-2)	-0.08(6-I-3)	-378(3)	158(7-I-2)	31(6-II-3)
2	27	-0.26(3)	-0.16(3)	-0.11(3)	-272(3)	-86(7-II-2)	-49(3)
2	28	-0.20(3)	-0.28(3)	-0.14(3)	-136(7-I-2)	-138(3)	-72(3)
2	29	-0.13(7-I-2)	-0.24(3)	-0.10(3)	-78(7-I-2)	-356(3)	-32(6-II-3)
2	30	0.15(3)	-0.27(3)	0.16(6-I-3)	276(3)	-473(3)	86(3)
2	31	1.33(3)	-0.37(3)	0.36(6-I-3)	916(3)	-84(7-I-4)	105(6-I-3)
2	32	-0.26(3)	1.40(3)	0.30(6-II-3)	116(3)	1003(3)	-103(6-I-3)
2	33	-0.25(3)	0.16(7-I-2)	0.18(6-II-3)	-475(3)	249(3)	99(3)
2	34	-0.27(3)	-0.12(7-II-2)	-0.09(6-I-3)	-358(3)	116(7-I-2)	-35(6-I-3)
2	35	-0.27(3)	-0.20(3)	-0.13(3)	-240(3)	-105(7-I-2)	-55(3)
2	36	-0.21(3)	-0.27(3)	-0.14(3)	-130(7-I-2)	-198(3)	-60(3)
2	37	-0.13(7-I-2)	-0.28(3)	-0.09(6-II-3)	83(7-I-2)	-317(3)	-35(6-II-3)
2	38	0.13(7-I-4)	-0.31(3)	0.13(6-I-3)	219(3)	-431(3)	54(6-I-3)
2	39	1.00(3)	-0.49(3)	0.37(6-I-3)	664(3)	-402(3)	137(6-I-3)
2	40	0.14(7-II-2)	1.27(3)	0.21(6-II-3)	348(3)	956(3)	-138(3)
2	41	-0.24(3)	0.14(3)	0.15(6-II-3)	-448(3)	203(3)	101(3)
2	42	-0.30(3)	-0.13(7-I-4)	-0.10(6-I-3)	-313(3)	82(7-I-4)	-37(6-I-3)
2	43	-0.28(3)	-0.21(3)	-0.14(3)	-195(3)	-130(7-I-4)	-60(3)
2	44	-0.20(3)	-0.27(3)	-0.13(3)	-105(7-I-4)	-239(3)	-55(3)
2	45	-0.12(7-II-4)	-0.27(3)	-0.09(6-II-3)	116(7-I-4)	-358(3)	-35(6-II-3)
2	46	0.16(7-I-4)	-0.25(3)	0.18(6-I-3)	249(3)	-474(3)	98(3)
2	47	1.40(3)	-0.26(3)	0.30(6-I-3)	1002(3)	117(3)	-102(6-II-3)
2	48	-0.37(3)	1.33(3)	0.35(6-II-3)	-83(7-I-2)	914(3)	105(6-II-3)
2	49	-0.27(3)	0.15(3)	0.16(6-II-3)	-473(3)	277(3)	86(3)

Muro	Pann.	Sxx	Syy	Sxy	Mxx	Myy	Mxy
2	50	-0.24(3)	-0.13(7-I-4)	-0.10(3)	-356(3)	-78(7-I-4)	-33(6-I-3)
2	51	-0.28(3)	-0.20(3)	-0.14(3)	-137(3)	-136(7-I-4)	-72(3)
2	52	-0.16(3)	-0.26(3)	-0.11(3)	-86(7-II-4)	-272(3)	-49(3)
2	53	-0.11(7-II-4)	-0.27(3)	-0.08(6-II-3)	157(7-I-4)	-378(3)	31(6-I-3)
2	54	0.23(7-I-4)	-0.36(3)	0.24(6-I-3)	356(3)	-391(3)	165(3)
2	55	1.37(3)	0.47(3)	-0.21(3)	947(3)	548(3)	-211(3)
2	56	-0.55(3)	0.90(3)	0.36(6-II-3)	-406(3)	655(3)	127(6-II-3)
2	57	-0.30(3)	0.13(6-II-3)	0.12(6-II-3)	-424(3)	217(3)	50(6-II-3)
2	58	-0.30(3)	-0.11(6-I-3)	-0.09(6-I-3)	-316(3)	80(6-II-3)	-36(6-I-3)
2	59	-0.28(3)	-0.20(3)	-0.14(3)	-199(3)	-112(6-I-3)	-61(3)
2	60	-0.20(3)	-0.26(3)	-0.12(3)	-93(6-II-3)	-235(3)	-55(3)
2	61	-0.11(6-II-3)	-0.27(3)	-0.09(6-II-3)	112(6-I-3)	-350(3)	-36(6-II-3)
2	62	0.18(6-I-3)	-0.24(3)	0.20(6-I-3)	251(3)	-448(3)	112(3)
2	63	1.38(3)	0.12(7-II-4)	0.25(6-I-3)	1028(3)	316(3)	-141(3)
2	64	-0.43(3)	1.21(3)	0.35(6-II-3)	-256(3)	827(3)	112(6-II-3)
2	65	-0.31(3)	0.16(3)	0.12(6-II-3)	-482(3)	252(3)	54(6-II-3)
2	66	-0.31(3)	-0.10(7-II-3)	-0.08(3)	-360(3)	94(6-II-3)	-31(3)
2	67	-0.31(3)	-0.19(3)	-0.15(3)	-248(3)	-104(6-I-3)	-63(3)
2	68	-0.25(3)	-0.25(3)	-0.15(3)	-135(6-II-3)	-189(3)	-62(3)
2	69	-0.17(6-II-3)	-0.24(3)	-0.15(6-II-3)	124(6-I-3)	-307(3)	-58(6-II-3)
2	70	0.21(6-I-3)	-0.22(3)	0.23(6-I-3)	218(6-I-3)	-424(3)	102(6-I-3)
2	71	1.22(3)	-0.31(3)	0.43(6-I-3)	839(3)	52(7-II-4)	132(6-I-3)
2	72	-0.35(3)	1.46(3)	0.22(6-II-3)	137(6-I-3)	1092(3)	-87(7-I-4)
2	73	-0.36(3)	0.18(3)	0.08(6-II-3)	-578(3)	328(3)	81(3)
2	74	-0.40(3)	-0.10(6-II-4)	-0.13(3)	-481(3)	148(3)	-41(3)
2	75	-0.44(3)	-0.20(3)	-0.22(3)	-376(3)	-76(7-II-4)	-90(3)
2	76	-0.41(3)	-0.31(3)	-0.25(3)	-263(3)	-138(3)	-107(3)
2	77	-0.31(3)	-0.38(3)	-0.23(3)	-133(3)	-263(3)	-97(3)
2	78	-0.20(6-II-3)	-0.47(3)	-0.27(6-II-3)	145(6-I-3)	-402(3)	-109(6-II-3)
2	79	0.55(6-I-3)	-0.68(3)	-0.39(6-II-3)	351(6-I-3)	-409(3)	-159(6-II-3)
2	80	0.56(6-I-3)	0.32(3)	-0.42(3)	417(3)	167(3)	-124(3)
2	81	-0.16(3)	0.08(3)	-0.15(3)	-69(3)	37(3)	38(6-I-3)
2	82	0.51(6-I-3)	-0.51(3)	-0.26(3)	-135(6-II-3)	-104(3)	100(6-I-3)
2	83	0.35(6-I-3)	-0.51(3)	-0.25(6-II-3)	-147(3)	107(6-I-3)	-123(6-II-3)
2	84	-0.23(6-II-3)	-0.42(3)	-0.25(6-II-3)	-146(3)	-122(6-II-3)	-138(3)
2	85	-0.28(3)	-0.34(3)	-0.26(3)	-139(3)	-121(6-II-3)	-156(3)
2	86	-0.41(3)	-0.22(3)	-0.26(3)	-107(3)	-141(3)	-158(3)
2	87	-0.48(3)	-0.10(7-II-4)	-0.21(3)	-50(3)	-144(3)	-142(3)
2	88	-0.46(3)	0.21(3)	-0.06(5)	57(3)	-111(3)	-100(3)
2	89	-0.64(3)	0.59(3)	0.27(3)	94(3)	-43(6-II-4)	21(7-II-4)
2	90	0.15(7-II-4)	0.96(3)	-0.28(3)	82(7-II-4)	96(3)	215(3)
2	91	0.88(3)	-0.32(3)	0.18(6-I-3)	109(3)	120(6-I-3)	202(3)
2	92	0.37(6-I-3)	-0.34(3)	0.25(6-I-3)	-57(6-II-3)	134(6-I-3)	-77(6-II-3)
2	93	0.20(6-I-3)	-0.29(3)	-0.14(6-II-3)	-94(3)	83(6-I-3)	-89(3)
2	94	-0.19(6-II-3)	-0.25(3)	-0.15(3)	-99(3)	-85(6-II-3)	-111(3)
2	95	-0.30(3)	-0.13(3)	-0.16(3)	-76(3)	-106(3)	-111(3)
2	96	-0.36(3)	0.09(6-II-3)	-0.09(3)	-50(6-I-3)	-116(3)	-89(3)
2	97	-0.36(3)	0.30(3)	0.11(6-II-3)	90(6-II-3)	-95(3)	-49(6-I-3)
2	98	-0.49(3)	0.78(3)	0.32(3)	99(6-II-3)	34(7-I-4)	176(3)
2	99	0.49(3)	0.57(3)	-0.40(3)	67(3)	67(3)	275(3)
2	100	0.72(3)	-0.56(3)	0.27(3)	-45(7-II-4)	109(6-I-3)	71(6-I-3)
2	101	0.23(3)	-0.29(3)	0.10(6-I-3)	-61(3)	103(6-I-3)	-54(6-II-3)
2	102	-0.12(6-II-3)	-0.29(3)	-0.10(3)	-98(3)	-53(6-II-3)	-101(3)
2	103	-0.20(3)	-0.21(3)	-0.15(3)	-88(3)	-74(3)	-113(3)
2	104	-0.31(3)	-0.13(6-I-3)	-0.13(3)	-58(6-I-3)	-104(3)	-104(3)
2	105	-0.35(3)	0.16(6-II-3)	-0.09(6-I-3)	64(6-II-3)	-106(3)	-72(3)
2	106	-0.31(3)	0.46(3)	0.24(3)	141(3)	-47(3)	66(6-II-3)

Muro	Pann.	Sxx	Syy	Sxy	Mxx	Myy	Mxy
2	107	-0.22(3)	0.88(3)	0.08(6-II-3)	177(3)	18(6-II-3)	297(3)
2	108	0.84(3)	-0.14(7-I-4)	0.09(6-I-3)	-54(3)	68(3)	150(3)
2	109	0.43(3)	-0.41(3)	0.16(6-I-3)	-30(6-II-3)	120(3)	-41(6-II-3)
2	110	0.18(7-I-4)	-0.30(3)	-0.08(6-II-3)	-98(3)	78(6-I-3)	-69(3)
2	111	-0.13(7-II-4)	-0.28(3)	-0.13(3)	-123(3)	-47(6-II-3)	-107(3)
2	112	-0.20(3)	-0.22(3)	-0.15(3)	-76(3)	-85(3)	-81(3)
2	113	-0.30(3)	-0.14(6-I-3)	-0.09(3)	-62(6-I-3)	-107(3)	-119(3)
2	114	-0.34(3)	0.10(6-II-3)	-0.09(6-I-3)	89(6-II-3)	-99(3)	-51(6-I-3)
2	115	-0.35(3)	0.37(3)	0.22(3)	70(6-II-3)	-44(3)	-50(6-I-3)
2	116	-0.37(3)	0.97(3)	0.10(6-II-3)	83(6-II-3)	116(3)	208(3)
2	117	0.90(3)	0.13(7-II-4)	-0.25(3)	111(3)	75(6-I-3)	218(3)
2	118	0.53(3)	-0.51(3)	0.31(3)	-33(7-II-4)	100(6-I-3)	58(6-I-3)
2	119	0.18(7-I-4)	-0.30(3)	-0.08(6-II-3)	-74(3)	76(6-I-3)	-74(3)
2	120	-0.12(7-I-4)	-0.30(3)	-0.12(3)	-97(3)	-51(6-II-3)	-106(3)
2	121	-0.22(3)	-0.20(3)	-0.16(3)	-80(3)	-86(3)	-112(3)
2	122	-0.33(3)	-0.11(7-I-4)	-0.09(3)	-54(6-I-3)	-104(3)	-102(3)
2	123	-0.23(3)	0.20(3)	0.10(6-II-3)	77(6-II-3)	-190(3)	-68(3)
2	124	-0.58(3)	0.50(3)	0.29(3)	279(3)	-139(3)	52(6-II-3)
2	125	-0.38(3)	0.78(3)	0.10(6-II-3)	353(3)	-313(3)	59(3)
2	126	0.69(3)	0.23(3)	-0.20(3)	-108(3)	66(3)	358(3)
2	127	0.55(3)	-0.39(3)	0.34(3)	-36(6-II-3)	135(3)	96(6-I-3)
2	128	0.20(3)	-0.33(3)	0.09(6-I-3)	-105(3)	78(6-I-3)	-59(3)
2	129	-0.11(7-II-2)	-0.31(3)	-0.11(3)	-109(3)	-51(6-II-3)	-98(3)
2	130	-0.20(3)	-0.22(3)	-0.16(3)	-88(3)	-81(3)	-113(3)
2	131	-0.30(3)	-0.12(7-I-2)	-0.12(3)	-51(6-I-3)	-97(3)	-107(3)
2	132	-0.30(3)	0.18(7-I-2)	-0.08(6-I-3)	76(6-II-3)	-74(3)	-74(3)
2	133	-0.51(3)	0.53(3)	0.31(3)	101(6-II-3)	-33(7-II-2)	58(6-II-3)
2	134	0.13(7-II-2)	0.90(3)	-0.25(3)	75(6-II-3)	111(3)	218(3)
2	135	0.97(3)	-0.37(3)	0.11(6-I-3)	117(3)	83(6-I-3)	209(3)
2	136	0.37(3)	-0.35(3)	0.22(3)	-44(3)	71(6-I-3)	-50(6-II-3)
2	137	0.10(6-I-3)	-0.34(3)	-0.09(6-II-3)	-102(3)	88(6-I-3)	-50(6-II-3)
2	138	-0.13(6-II-3)	-0.30(3)	-0.09(3)	-104(3)	-60(6-II-3)	-119(3)
2	139	-0.22(3)	-0.20(3)	-0.15(3)	-84(3)	-74(3)	-80(3)
2	140	-0.28(3)	-0.13(7-II-2)	-0.13(3)	-48(6-I-3)	-124(3)	-107(3)
2	141	-0.30(3)	0.18(7-I-2)	-0.08(6-I-3)	78(6-II-3)	-98(3)	-69(3)
2	142	-0.41(3)	0.43(3)	0.16(6-II-3)	120(6-II-3)	-30(6-I-3)	-41(6-I-3)
2	143	-0.14(7-I-2)	0.85(3)	0.09(6-II-3)	68(3)	-55(3)	149(3)
2	144	0.88(3)	-0.22(3)	0.08(6-I-3)	18(6-I-3)	176(3)	298(3)
2	145	0.46(3)	-0.31(3)	0.24(3)	-46(3)	141(3)	66(6-I-3)
2	146	0.16(6-I-3)	-0.35(3)	-0.09(6-II-3)	-106(3)	65(6-I-3)	-72(3)
2	147	-0.13(6-II-3)	-0.31(3)	-0.13(3)	-104(3)	-58(6-II-3)	-104(3)
2	148	-0.21(3)	-0.20(3)	-0.15(3)	-74(3)	-88(3)	-113(3)
2	149	-0.29(3)	-0.12(6-I-3)	-0.10(3)	-53(6-I-3)	-98(3)	-101(3)
2	150	-0.29(3)	0.23(3)	0.10(6-II-3)	104(6-II-3)	-62(3)	-54(6-I-3)
2	151	-0.57(3)	0.72(3)	0.28(3)	110(6-II-3)	-45(7-II-2)	71(6-II-3)
2	152	0.57(3)	0.49(3)	-0.40(3)	67(3)	66(3)	274(3)
2	153	0.78(3)	-0.49(3)	0.32(3)	35(7-I-2)	99(6-I-3)	177(3)
2	154	0.29(3)	-0.36(3)	0.11(6-I-3)	-95(3)	90(6-I-3)	-49(6-II-3)
2	155	0.09(6-I-3)	-0.36(3)	-0.09(3)	-117(3)	-50(6-II-3)	-89(3)
2	156	-0.13(3)	-0.30(3)	-0.16(3)	-106(3)	-76(3)	-111(3)
2	157	-0.25(3)	-0.19(6-I-3)	-0.15(3)	-85(6-I-3)	-99(3)	-111(3)
2	158	-0.29(3)	0.20(6-II-3)	-0.14(6-I-3)	84(6-II-3)	-95(3)	-89(3)
2	159	-0.34(3)	0.37(6-II-3)	0.25(6-II-3)	134(6-II-3)	-57(6-I-3)	-77(6-I-3)
2	160	-0.32(3)	0.88(3)	0.18(6-II-3)	120(6-II-3)	111(3)	202(3)
2	161	0.97(3)	0.15(7-II-2)	-0.28(3)	97(3)	83(7-II-2)	215(3)
2	162	0.59(3)	-0.64(3)	0.27(3)	-43(6-I-2)	95(3)	21(7-II-2)
2	163	0.21(3)	-0.46(3)	-0.06(5)	-112(3)	58(3)	-101(3)

Muro	Pann.	Sxx	Syy	Sxy	Mxx	Myy	Mxy
2	164	-0.10(7-II-2)	-0.48(3)	-0.21(3)	-144(3)	-50(3)	-142(3)
2	165	-0.22(3)	-0.41(3)	-0.26(3)	-142(3)	-107(3)	-159(3)
2	166	-0.34(3)	-0.28(3)	-0.26(3)	-121(6-I-3)	-139(3)	-156(3)
2	167	-0.42(3)	-0.23(6-I-3)	-0.25(6-I-3)	-123(6-I-3)	-146(3)	-139(3)
2	168	-0.51(3)	0.35(6-II-3)	-0.25(6-I-3)	107(6-II-3)	-147(3)	-123(6-I-3)
2	169	-0.52(3)	0.52(6-II-3)	-0.27(3)	-108(3)	-135(6-I-3)	99(6-II-3)
2	170	0.09(3)	-0.18(3)	-0.15(3)	38(3)	-78(3)	35(6-II-3)
2	171	0.34(3)	0.57(6-II-3)	-0.44(3)	178(3)	420(3)	-134(3)
2	172	-0.69(3)	0.56(6-II-3)	-0.40(6-I-3)	-412(3)	357(6-II-3)	-163(6-I-3)
2	173	-0.09(6-II-3)	-0.28(3)	-0.12(3)	-53(7-I-4)	-160(3)	-124(3)
2	174	-0.56(3)	0.31(3)	0.30(3)	-118(3)	160(3)	-73(3)
2	175	-0.28(3)	-0.09(6-I-3)	-0.12(3)	-153(3)	-52(7-I-2)	-125(3)
3	1	-0.47(3)	0.17(3)	-0.05(7-II-4)	128(3)	17(6-II-3)	-34(3)
3	2	-1.14(3)	0.29(6-II-3)	0.35(6-I-3)	420(3)	-248(6-II-3)	167(6-II-3)
3	3	-1.12(3)	-0.10(3)	-0.26(6-II-3)	483(3)	-16(6-II-3)	-74(3)
3	4	-1.37(3)	0.10(6-I-3)	-0.09(6-II-3)	574(3)	76(6-II-3)	169(6-II-3)
3	5	-1.38(3)	-0.04(6-II-3)	-0.13(6-II-3)	595(3)	-22(3)	-51(6-II-3)
3	6	-1.42(3)	-0.05(6-II-3)	-0.05(7-I-4)	603(3)	47(6-II-3)	117(6-II-3)
3	7	-1.50(3)	-0.02(5)	-0.08(6-II-3)	641(3)	-15(6-II-3)	-49(7-II-4)
3	8	-1.50(3)	-0.03(6-II-3)	-0.04(7-I-4)	644(3)	33(6-II-3)	73(6-II-3)
3	9	-1.56(3)	-0.01(6-II-3)	-0.04(7-II-4)	667(3)	-7(6-II-3)	-49(7-II-4)
3	10	-1.55(3)	-0.02(6-II-3)	0.05(4)	664(3)	23(6-II-3)	48(7-II-4)
3	11	-1.57(3)	-0.01(6-II-3)	-0.03(7-II-4)	669(3)	-3(3)	-47(7-II-4)
3	12	-1.54(3)	-0.02(6-II-3)	0.06(4)	661(3)	18(6-II-3)	38(7-II-4)
3	13	-1.50(3)	-0.01(6-II-3)	0.04(5)	640(3)	-2(3)	49(7-I-4)
3	14	-1.47(3)	-0.02(6-II-3)	0.07(4)	632(3)	15(6-II-3)	-45(5)
3	15	-1.35(3)	-0.01(6-II-3)	0.07(5)	579(3)	-4(5)	66(3)
3	16	-1.34(3)	-0.02(6-II-3)	0.08(4)	577(3)	16(5)	-73(5)
3	17	-1.16(5)	-0.01(5)	0.10(5)	498(5)	-9(5)	86(3)
3	18	-1.17(5)	-0.02(5)	-0.10(6-I-3)	508(5)	25(5)	-105(5)
3	19	-0.94(6-II-3)	-0.01(5)	0.14(5)	407(6-II-3)	-17(5)	106(3)
3	20	-0.95(6-II-3)	-0.03(5)	-0.12(6-I-3)	422(5)	37(5)	-145(5)
3	21	-0.85(4)	-0.02(5)	0.20(5)	371(4)	-34(5)	130(3)
3	22	-0.86(4)	-0.05(5)	-0.14(6-I-3)	385(4)	56(5)	-199(5)
3	23	-0.75(7-II-4)	-0.06(5)	0.29(5)	326(7-II-4)	-44(5)	140(3)
3	24	-0.82(4)	-0.09(5)	-0.18(6-I-3)	359(4)	87(5)	-267(5)
3	25	0.68(7-I-4)	-0.12(4)	0.54(5)	-275(7-I-4)	44(6-I-3)	136(3)
3	26	-0.76(4)	-0.13(5)	0.20(4)	320(4)	122(5)	-342(5)
3	27	0.37(7-I-4)	0.28(4)	0.19(3)	-282(3)	29(4)	20(4)
3	28	0.96(3)	0.51(5)	0.62(5)	-566(3)	-433(5)	-490(5)
4	1	-0.61(4)	-0.30(5)	-0.46(5)	-395(6-II-3)	-89(4)	-202(5)
4	2	-0.53(6-II-3)	-0.30(4)	-0.39(5)	-327(6-II-3)	-141(4)	-171(5)
4	3	-0.47(6-II-3)	-0.31(4)	-0.34(5)	-258(6-II-3)	-195(4)	-146(5)
4	4	-0.40(6-II-3)	-0.28(4)	-0.25(6-II-3)	-183(6-II-3)	-239(4)	-106(6-II-3)
4	5	-0.31(6-II-3)	-0.23(7-II-4)	-0.14(6-II-3)	118(6-I-3)	-282(7-II-4)	-64(6-II-3)
4	6	0.16(6-I-3)	0.64(3)	0.19(5)	203(7-II-4)	-324(7-II-4)	48(4)
4	7	0.99(4)	1.00(3)	0.67(3)	714(4)	386(3)	358(3)
4	8	1.01(3)	0.70(7-II-4)	0.61(6-I-3)	402(3)	498(7-II-4)	228(6-I-3)
4	9	0.45(6-I-3)	-0.16(6-II-3)	0.30(6-I-3)	-260(4)	151(6-I-1)	107(6-I-3)
4	10	-0.27(4)	-0.22(5)	-0.21(6-II-3)	-181(7-II-4)	-68(6-II-1)	-92(6-II-3)
4	11	-0.26(6-II-3)	-0.22(5)	-0.23(5)	-123(7-II-4)	-121(4)	-104(5)
4	12	-0.24(5)	-0.21(7-II-3)	-0.22(3)	-104(3)	-166(4)	-101(3)
4	13	-0.23(3)	-0.19(7-II-4)	-0.14(3)	-81(7-I-3)	-219(7-II-4)	-74(3)
4	14	-0.17(7-I-4)	0.45(3)	0.09(6-II-1)	182(4)	-288(7-II-4)	47(4)
4	15	0.81(4)	1.05(3)	0.48(5)	559(4)	408(3)	142(5)
4	16	0.76(3)	0.90(7-II-4)	0.43(6-I-3)	261(5)	674(7-II-4)	322(3)
4	17	0.47(3)	-0.15(7-I-4)	0.22(6-I-3)	-282(7-II-4)	192(7-II-4)	73(7-II-4)

Muro	Pann.	Sxx	Syy	Sxy	Mxx	Myy	Mxy
4	18	-0.18(4)	-0.24(3)	-0.17(5)	-234(7-II-4)	87(7-II-4)	-82(3)
4	19	-0.20(5)	-0.26(3)	-0.25(3)	-172(7-II-4)	-99(5)	-115(3)
4	20	-0.26(3)	-0.20(3)	-0.26(3)	-106(7-II-4)	-138(7-II-2)	-121(3)
4	21	-0.26(3)	-0.18(7-II-3)	-0.19(3)	-77(7-I-2)	-192(7-II-3)	-98(3)
4	22	-0.17(3)	0.31(3)	-0.12(6-I-1)	152(4)	-236(7-II-3)	-53(6-I-1)
4	23	0.57(4)	1.07(3)	0.37(6-II-3)	413(4)	317(3)	116(6-II-1)
4	24	0.40(5)	0.84(7-II-4)	0.61(3)	338(4)	595(7-II-4)	370(3)
4	25	0.64(3)	0.18(7-II-4)	0.23(6-I-3)	253(7-I-4)	257(7-II-4)	98(7-II-4)
4	26	0.19(7-I-4)	-0.24(3)	-0.13(3)	-251(7-II-4)	134(7-II-4)	-73(3)
4	27	-0.20(7-II-4)	-0.27(3)	-0.23(3)	-201(7-II-4)	-110(7-I-4)	-108(3)
4	28	-0.23(3)	-0.24(3)	-0.26(3)	-138(7-II-4)	-132(7-II-2)	-107(3)
4	29	-0.29(3)	-0.15(7-II-2)	-0.19(3)	-85(7-II-4)	-206(7-II-3)	-113(3)
4	30	-0.15(7-I-2)	0.44(3)	0.15(6-II-3)	173(7-II-2)	-250(7-II-3)	55(6-II-3)
4	31	0.75(4)	0.99(3)	0.44(6-II-3)	517(4)	387(3)	180(3)
4	32	0.90(3)	0.73(7-II-4)	0.43(6-I-3)	333(3)	552(7-II-4)	262(3)
4	33	0.45(3)	-0.17(7-I-4)	0.17(6-I-3)	-265(7-II-4)	186(7-II-4)	-55(6-II-3)
4	34	-0.17(7-II-4)	-0.25(3)	-0.15(3)	-230(7-II-4)	-103(7-I-4)	-78(3)
4	35	-0.21(7-II-4)	-0.26(3)	-0.25(3)	-183(7-II-4)	-120(7-I-4)	-114(3)
4	36	-0.26(3)	-0.21(3)	-0.26(3)	-134(7-II-4)	-153(7-II-2)	-120(3)
4	37	-0.25(3)	-0.18(7-II-2)	-0.19(3)	-86(7-I-2)	-194(7-II-2)	-98(3)
4	38	-0.17(3)	0.35(3)	-0.12(6-I-3)	151(7-II-2)	-228(7-II-3)	-55(6-I-3)
4	39	0.52(7-II-3)	1.04(3)	0.41(6-II-3)	375(7-II-3)	400(3)	119(6-II-3)
4	40	0.70(3)	0.67(7-II-3)	0.47(3)	228(7-II-2)	520(7-II-3)	353(3)
4	41	0.36(3)	-0.15(7-I-4)	0.14(6-I-3)	-226(7-II-3)	145(7-II-4)	-80(3)
4	42	-0.18(7-II-4)	-0.28(3)	-0.16(3)	-194(7-II-4)	-94(7-I-4)	-88(3)
4	43	-0.21(7-II-4)	-0.25(3)	-0.26(3)	-151(7-II-4)	-133(7-II-2)	-122(3)
4	44	-0.26(3)	-0.21(7-II-2)	-0.25(3)	-120(7-I-2)	-183(7-II-2)	-113(3)
4	45	-0.25(3)	-0.17(7-II-2)	-0.15(3)	-103(7-I-2)	-230(7-II-2)	-78(3)
4	46	-0.17(7-I-2)	0.45(3)	0.17(6-II-3)	186(7-II-2)	-265(7-II-2)	-55(6-I-3)
4	47	0.73(7-II-2)	0.90(3)	0.43(6-II-3)	552(7-II-2)	334(3)	263(3)
4	48	0.99(3)	0.75(4)	0.45(6-I-3)	388(3)	518(4)	180(3)
4	49	0.44(3)	-0.15(7-I-4)	0.15(6-I-3)	-251(7-II-3)	173(7-II-4)	55(6-I-3)
4	50	-0.15(7-II-4)	-0.29(3)	-0.19(3)	-206(7-II-3)	-85(7-II-2)	-113(3)
4	51	-0.24(3)	-0.23(3)	-0.26(3)	-132(7-II-4)	-138(7-II-2)	-107(3)
4	52	-0.27(3)	-0.20(7-II-2)	-0.23(3)	-110(7-I-2)	-201(7-II-2)	-108(3)
4	53	-0.24(3)	0.19(7-I-2)	-0.13(3)	134(7-II-2)	-251(7-II-2)	-73(3)
4	54	0.18(7-II-2)	0.64(3)	0.23(6-II-3)	257(7-II-2)	254(7-I-2)	98(7-II-2)
4	55	0.84(7-II-2)	0.40(5)	0.61(3)	596(7-II-2)	339(4)	373(3)
4	56	1.07(3)	0.57(4)	0.37(6-I-3)	318(3)	414(4)	117(6-I-1)
4	57	0.31(3)	-0.17(3)	-0.12(6-II-1)	-237(7-II-3)	152(4)	-53(6-II-1)
4	58	-0.18(7-II-3)	-0.26(3)	-0.19(3)	-192(7-II-3)	-77(7-I-4)	-98(3)
4	59	-0.20(3)	-0.26(3)	-0.26(3)	-138(7-II-4)	-106(7-II-2)	-121(3)
4	60	-0.26(3)	-0.20(5)	-0.25(3)	-99(5)	-172(7-II-2)	-115(3)
4	61	-0.24(3)	-0.18(4)	-0.17(5)	87(7-II-2)	-234(7-II-2)	-81(3)
4	62	-0.15(7-I-2)	0.47(3)	0.22(6-II-3)	192(7-II-2)	-284(7-II-2)	74(7-II-2)
4	63	0.90(7-II-2)	0.77(3)	0.44(6-II-3)	676(7-II-2)	263(5)	325(3)
4	64	1.06(3)	0.81(4)	0.48(5)	412(3)	563(4)	142(5)
4	65	0.45(3)	-0.17(7-I-2)	0.09(4)	-289(7-II-2)	182(4)	47(4)
4	66	-0.19(7-II-2)	-0.22(3)	-0.14(3)	-220(7-II-2)	-81(7-I-3)	-74(3)
4	67	-0.21(7-II-3)	-0.24(5)	-0.22(3)	-166(4)	-104(3)	-100(3)
4	68	-0.22(5)	-0.25(6-I-3)	-0.23(5)	-121(4)	-124(7-II-2)	-104(5)
4	69	-0.22(5)	-0.27(4)	-0.21(6-I-3)	-69(6-I-1)	-181(7-II-2)	-92(6-I-3)
4	70	-0.16(6-I-3)	0.45(6-II-3)	0.30(6-II-3)	152(6-II-1)	-259(4)	106(6-II-3)
4	71	0.71(7-II-2)	1.03(3)	0.61(6-II-3)	500(7-II-2)	407(3)	230(6-II-3)
4	72	1.02(3)	1.00(4)	0.67(3)	390(3)	722(4)	362(3)
4	73	0.64(3)	0.16(6-II-3)	0.19(5)	-326(7-II-2)	203(7-II-2)	49(4)
4	74	-0.23(7-II-2)	-0.31(6-I-3)	-0.14(6-I-3)	-282(7-II-2)	119(6-II-3)	-64(6-I-3)

Muro	Pann.	Sxx	Syy	Sxy	Mxx	Myy	Mxy
4	75	-0.28(4)	-0.40(6-I-3)	-0.25(6-I-3)	-239(4)	-182(6-I-3)	-106(6-I-3)
4	76	-0.31(4)	-0.47(6-I-3)	-0.34(5)	-195(4)	-258(6-I-3)	-146(5)
4	77	-0.30(4)	-0.53(6-I-3)	-0.39(5)	-142(4)	-327(6-I-3)	-171(5)
4	78	-0.30(5)	-0.61(4)	-0.45(5)	-89(4)	-395(6-I-3)	-202(5)
4	79	-0.64(5)	-0.79(4)	-0.65(5)	-210(5)	-375(4)	-273(5)
4	80	-0.57(5)	0.27(4)	-0.42(4)	254(7-II-2)	133(4)	-166(4)
4	81	0.25(6-II-3)	0.09(4)	-0.25(4)	109(6-II-3)	22(7-II-2)	48(6-II-2)
4	82	-0.42(5)	-0.58(4)	-0.36(4)	-236(5)	-196(4)	-118(4)
4	83	-0.37(5)	-0.57(4)	-0.49(5)	-224(5)	-152(4)	-208(5)
4	84	-0.35(5)	-0.55(6-I-3)	-0.44(5)	-196(5)	-204(5)	-185(5)
4	85	-0.34(5)	-0.49(6-I-3)	-0.39(5)	-156(5)	-202(5)	-174(5)
4	86	-0.35(4)	-0.41(6-I-3)	-0.33(5)	-117(6-I-3)	-200(5)	-152(5)
4	87	-0.34(4)	-0.30(6-I-3)	-0.24(6-I-3)	-65(6-I-3)	-186(5)	-117(6-I-3)
4	88	-0.28(7-II-2)	0.17(6-II-3)	-0.13(6-I-3)	87(5)	-154(5)	-72(6-I-3)
4	89	0.46(3)	0.36(7-II-2)	0.16(7-II-2)	313(3)	-159(3)	91(3)
4	90	0.73(3)	0.58(7-II-2)	0.81(3)	478(3)	112(6-II-3)	377(3)
4	91	0.53(7-II-2)	0.74(3)	0.44(3)	76(6-II-3)	475(3)	222(6-II-3)
4	92	0.32(6-II-3)	-0.31(4)	0.26(6-II-3)	-146(3)	199(6-II-3)	105(6-II-3)
4	93	-0.18(6-I-3)	-0.28(6-I-3)	-0.21(6-I-3)	-142(3)	112(6-II-3)	-102(6-I-3)
4	94	-0.23(5)	-0.25(5)	-0.23(5)	-128(3)	-115(6-I-3)	-113(5)
4	95	-0.23(5)	-0.24(3)	-0.22(3)	-88(3)	-135(5)	-108(5)
4	96	-0.23(7-II-3)	-0.17(3)	-0.16(3)	-44(6-II-1)	-144(3)	-79(3)
4	97	-0.22(7-II-2)	0.22(4)	0.09(4)	108(5)	-137(3)	-35(6-II-1)
4	98	0.61(3)	0.55(4)	0.21(4)	393(3)	-109(3)	130(4)
4	99	0.36(3)	0.37(7-II-2)	0.83(3)	247(3)	290(3)	325(3)
4	100	0.49(7-II-2)	0.55(7-I-2)	0.21(6-II-3)	-200(3)	288(3)	112(6-II-3)
4	101	0.19(7-II-2)	-0.19(7-II-2)	-0.15(5)	-153(3)	108(6-II-3)	-77(5)
4	102	-0.21(3)	-0.24(3)	-0.24(3)	-154(3)	-77(5)	-106(3)
4	103	-0.26(3)	-0.27(3)	-0.27(3)	-126(3)	-124(3)	-126(3)
4	104	-0.24(3)	-0.24(3)	-0.25(3)	-71(3)	-156(3)	-114(3)
4	105	-0.21(7-II-3)	-0.15(7-I-3)	-0.15(3)	58(6-I-1)	-158(3)	-66(3)
4	106	-0.17(7-II-3)	0.31(4)	0.17(4)	185(3)	-164(3)	57(6-I-1)
4	107	0.60(3)	0.54(4)	0.49(3)	390(3)	90(3)	227(5)
4	108	0.55(7-II-2)	0.60(3)	0.48(3)	-35(6-I-3)	313(3)	244(3)
4	109	0.31(7-II-2)	0.27(7-I-2)	0.16(6-II-3)	-142(3)	177(3)	49(6-II-3)
4	110	-0.18(7-I-2)	-0.22(7-II-2)	-0.19(3)	-155(3)	62(6-II-3)	-81(3)
4	111	-0.24(3)	-0.26(3)	-0.26(3)	-140(3)	-91(3)	-118(3)
4	112	-0.27(3)	-0.28(3)	-0.27(3)	-115(3)	-118(3)	-130(3)
4	113	-0.23(3)	-0.22(3)	-0.27(3)	-82(3)	-158(3)	-105(3)
4	114	-0.22(7-II-4)	-0.16(3)	-0.21(3)	63(6-I-3)	-153(3)	-81(3)
4	115	-0.18(7-II-3)	0.23(4)	0.13(4)	149(3)	-171(3)	-56(6-II-3)
4	116	0.71(3)	0.55(4)	0.38(3)	452(3)	-76(3)	190(3)
4	117	0.52(7-II-2)	0.58(3)	0.70(3)	67(7-II-3)	400(3)	295(3)
4	118	0.33(7-II-2)	0.33(7-I-2)	0.17(7-II-3)	-194(3)	218(3)	65(6-II-3)
4	119	-0.16(7-I-2)	-0.22(7-II-2)	-0.16(3)	-157(3)	68(6-II-3)	-70(3)
4	120	-0.23(3)	-0.24(3)	-0.25(3)	-151(3)	-79(3)	-112(3)
4	121	-0.27(3)	-0.27(3)	-0.28(3)	-119(3)	-133(3)	-125(3)
4	122	-0.23(7-II-4)	-0.19(3)	-0.25(3)	-64(6-II-3)	-145(3)	-106(3)
4	123	-0.17(7-II-4)	-0.20(3)	-0.12(6-II-3)	73(6-I-3)	-169(3)	-88(3)
4	124	-0.30(7-II-3)	0.29(7-II-3)	0.16(7-II-3)	166(7-II-3)	-247(3)	63(6-I-3)
4	125	0.78(3)	0.45(7-II-3)	0.50(3)	439(3)	-162(7-II-3)	232(3)
4	126	0.40(7-II-3)	0.44(3)	0.66(3)	257(3)	342(3)	220(7-II-3)
4	127	0.34(6-II-3)	0.34(3)	0.18(7-II-3)	-168(3)	268(3)	90(6-II-3)
4	128	-0.13(7-I-2)	-0.21(7-II-2)	-0.13(3)	-153(3)	78(6-II-3)	-61(6-I-3)
4	129	-0.22(3)	-0.23(3)	-0.23(3)	-159(3)	-64(6-I-3)	-107(3)
4	130	-0.27(3)	-0.27(3)	-0.27(3)	-131(3)	-119(3)	-125(3)
4	131	-0.24(3)	-0.23(3)	-0.24(3)	-79(3)	-150(3)	-111(3)

Muro	Pann.	Sxx	Syy	Sxy	Mxx	Myy	Mxy
4	132	-0.22(7-II-4)	-0.16(7-I-4)	-0.16(3)	68(6-I-3)	-157(3)	-70(3)
4	133	0.33(7-I-4)	0.33(7-II-4)	0.17(7-II-3)	217(3)	-193(3)	65(6-I-3)
4	134	0.58(3)	0.52(7-II-4)	0.69(3)	399(3)	66(7-II-3)	294(3)
4	135	0.55(4)	0.71(3)	0.38(3)	-74(3)	450(3)	190(3)
4	136	0.23(4)	-0.18(7-II-3)	0.13(4)	-170(3)	149(3)	-56(6-I-3)
4	137	-0.17(3)	-0.22(7-II-2)	-0.21(3)	-153(3)	63(6-II-3)	-81(3)
4	138	-0.21(3)	-0.23(3)	-0.27(3)	-158(3)	-81(3)	-104(3)
4	139	-0.28(3)	-0.27(3)	-0.27(3)	-118(3)	-116(3)	-130(3)
4	140	-0.26(3)	-0.24(3)	-0.26(3)	-90(3)	-140(3)	-118(3)
4	141	-0.22(7-II-4)	-0.18(7-I-4)	-0.19(3)	62(6-I-3)	-155(3)	-81(3)
4	142	0.27(7-I-4)	0.31(7-II-4)	0.16(6-I-3)	176(3)	-141(3)	50(6-I-3)
4	143	0.60(3)	0.55(7-II-4)	0.48(3)	311(3)	-35(6-II-3)	243(3)
4	144	0.53(4)	0.59(3)	0.48(3)	91(3)	387(3)	227(5)
4	145	0.31(4)	-0.17(7-II-3)	0.17(4)	-162(3)	184(3)	57(6-II-1)
4	146	-0.15(7-I-3)	-0.21(7-II-3)	-0.15(3)	-158(3)	58(6-II-1)	-66(3)
4	147	-0.24(3)	-0.24(3)	-0.25(3)	-156(3)	-71(3)	-114(3)
4	148	-0.27(3)	-0.26(3)	-0.27(3)	-124(3)	-126(3)	-126(3)
4	149	-0.24(3)	-0.21(3)	-0.24(3)	-77(5)	-154(3)	-105(3)
4	150	-0.19(7-II-4)	0.19(7-II-4)	-0.15(5)	108(6-I-3)	-153(3)	-77(5)
4	151	0.55(7-I-4)	0.49(7-II-4)	0.21(6-I-3)	286(3)	-196(3)	112(6-I-3)
4	152	0.37(7-II-4)	0.36(3)	0.83(3)	288(3)	245(3)	322(3)
4	153	0.54(4)	0.61(3)	0.21(4)	-106(3)	389(3)	129(4)
4	154	0.22(4)	-0.22(7-II-4)	0.09(4)	-136(3)	108(5)	-35(6-I-1)
4	155	-0.17(3)	-0.23(7-II-3)	-0.16(3)	-144(3)	-44(6-I-1)	-78(3)
4	156	-0.24(3)	-0.23(5)	-0.22(3)	-135(5)	-88(3)	-108(5)
4	157	-0.25(5)	-0.23(5)	-0.23(5)	-115(6-II-3)	-127(3)	-113(5)
4	158	-0.28(6-II-3)	-0.18(6-II-3)	-0.21(6-II-3)	112(6-I-3)	-142(3)	-102(6-II-3)
4	159	-0.31(4)	0.32(6-I-3)	0.26(6-I-3)	199(6-I-3)	-144(5)	106(6-I-3)
4	160	0.73(3)	0.53(7-II-4)	0.44(3)	469(3)	77(6-I-3)	221(6-I-3)
4	161	0.58(7-II-4)	0.72(3)	0.80(3)	112(6-I-3)	472(3)	373(3)
4	162	0.36(7-II-4)	0.46(3)	0.16(7-II-4)	-155(3)	311(3)	92(3)
4	163	0.17(6-I-3)	-0.28(7-II-4)	-0.13(6-II-3)	-153(5)	87(5)	-72(6-II-3)
4	164	-0.30(6-II-3)	-0.34(4)	-0.24(6-II-3)	-185(5)	-65(6-II-3)	-116(6-II-3)
4	165	-0.41(6-II-3)	-0.35(4)	-0.33(5)	-199(5)	-117(6-II-3)	-152(5)
4	166	-0.49(6-II-3)	-0.34(5)	-0.39(5)	-202(5)	-156(5)	-174(5)
4	167	-0.55(6-II-3)	-0.35(5)	-0.44(5)	-203(5)	-196(5)	-185(5)
4	168	-0.57(4)	-0.37(5)	-0.49(5)	-152(4)	-223(5)	-206(5)
4	169	-0.58(4)	-0.41(5)	-0.36(4)	-195(4)	-235(5)	-117(4)
4	170	0.06(4)	0.25(6-I-3)	-0.26(4)	23(7-II-4)	106(6-I-3)	52(6-I-4)
4	171	0.24(4)	-0.56(5)	-0.42(4)	118(4)	252(7-II-4)	-162(4)
4	172	-0.78(4)	-0.62(5)	-0.63(5)	-371(4)	-201(5)	-266(5)
4	173	-0.22(3)	-0.21(3)	-0.19(3)	-134(3)	-101(7-II-2)	-103(3)
4	174	0.60(3)	0.36(3)	-0.36(3)	126(3)	-266(3)	-56(6-II-3)
4	175	-0.21(3)	-0.22(3)	-0.19(3)	-97(7-II-4)	-136(3)	-102(3)
5	1	-0.36(4)	0.23(4)	-0.17(3)	-260(3)	27(4)	19(7-I-2)
5	2	1.00(3)	0.61(5)	-0.65(5)	-587(3)	-476(5)	494(5)
5	3	0.68(3)	0.10(3)	-0.55(5)	-288(7-I-2)	57(3)	-124(3)
5	4	-0.76(4)	-0.18(5)	-0.21(4)	-307(7-I-2)	105(5)	358(5)
5	5	-0.72(7-II-2)	-0.07(5)	-0.34(5)	311(7-II-2)	-39(5)	-141(3)
5	6	-0.79(4)	-0.11(5)	0.19(6-II-3)	348(4)	95(5)	295(5)
5	7	-0.81(4)	-0.03(5)	-0.23(5)	356(4)	-44(5)	-140(3)
5	8	-0.84(4)	-0.06(5)	0.16(6-II-3)	378(4)	64(5)	231(5)
5	9	-0.89(6-I-3)	-0.02(5)	-0.18(5)	384(6-I-3)	-24(5)	-119(3)
5	10	-0.91(6-I-3)	-0.04(5)	0.13(6-II-3)	399(6-I-3)	46(5)	177(5)
5	11	-1.00(5)	-0.01(5)	-0.13(5)	432(5)	-14(5)	-101(3)
5	12	-1.03(5)	-0.02(5)	0.11(6-II-3)	452(5)	33(5)	136(5)
5	13	-1.20(5)	-0.01(5)	-0.10(5)	514(5)	-7(5)	-84(3)

Muro	Pann.	Sxx	Syy	Sxy	Mxx	Myy	Mxy
5	14	-1.20(5)	-0.02(6-I-3)	0.09(6-II-3)	521(5)	23(5)	103(5)
5	15	-1.37(3)	-0.01(6-I-3)	-0.07(5)	584(3)	-4(5)	-66(3)
5	16	-1.35(3)	-0.02(6-I-3)	-0.08(4)	581(3)	16(5)	74(5)
5	17	-1.49(3)	-0.01(6-I-3)	-0.04(5)	637(3)	-2(3)	-51(7-I-2)
5	18	-1.47(3)	-0.02(6-I-3)	-0.07(4)	629(3)	15(6-I-3)	49(5)
5	19	-1.56(3)	-0.01(6-I-3)	0.03(7-II-2)	666(3)	-3(3)	47(7-II-2)
5	20	-1.53(3)	-0.02(6-I-3)	-0.06(4)	657(3)	17(6-I-3)	-38(7-II-2)
5	21	-1.57(3)	-0.01(6-I-3)	0.04(7-II-2)	672(3)	-6(6-I-3)	50(7-II-2)
5	22	-1.55(3)	-0.02(6-I-3)	-0.05(4)	666(3)	22(6-I-3)	-47(7-II-2)
5	23	-1.53(3)	-0.01(6-I-3)	0.06(6-I-3)	654(3)	-11(6-I-3)	50(7-II-2)
5	24	-1.53(3)	-0.03(6-I-3)	-0.04(4)	655(3)	28(6-I-3)	-57(6-I-3)
5	25	-1.45(3)	-0.02(6-I-3)	0.10(6-I-3)	622(3)	-20(6-I-3)	51(6-I-3)
5	26	-1.47(3)	-0.04(6-I-3)	0.04(7-I-2)	628(3)	37(6-I-3)	-93(6-I-3)
5	27	-1.33(3)	-0.04(6-I-3)	0.16(6-I-3)	572(3)	-28(3)	50(6-I-3)
5	28	-1.39(3)	-0.06(6-I-3)	0.06(6-I-2)	589(3)	54(6-I-3)	-135(6-I-3)
5	29	-1.02(3)	-0.08(3)	0.26(6-I-3)	442(3)	13(7-II-2)	81(3)
5	30	-1.37(3)	0.13(6-II-3)	0.11(6-I-3)	563(3)	-71(6-II-3)	-177(6-I-3)
5	31	-0.42(3)	0.16(3)	-0.05(3)	96(3)	15(6-I-3)	29(3)
5	32	-1.12(3)	0.35(6-I-3)	-0.36(6-II-3)	412(3)	-275(6-I-3)	-165(6-I-3)

10.2 Platea – Sollecitazioni SLE

Scenario di calcolo: **Set_NT_SLV_SLD_A2_(STR/GEO)_2018**

Muro	Pann.	Sxx	Syy	Sxy	Mxx	Myy	Mxy
		kg/cmq	kg/cmq	kg/cmq	kg*m/m	kg*m/m	kg*m/m
1	1	-0.10(19-I-3)	-0.92(11)	0.20(19-I-3)	-35(13)	-401(11)	-38(16)
1	2	-0.07(19-I-3)	-0.97(11)	0.18(20-II-2)	-28(13)	-444(11)	-62(16)
1	3	-0.07(11)	-1.02(11)	0.17(20-II-2)	-20(13)	-470(11)	-77(16)
1	4	-0.06(11)	-1.03(11)	0.15(16)	20(19-II-3)	-480(11)	-85(12)
1	5	-0.06(11)	-1.02(11)	-0.14(11)	26(19-II-3)	-475(11)	-87(12)
1	6	-0.06(11)	-0.98(11)	-0.21(11)	30(19-II-3)	-456(11)	93(15)
1	7	-0.06(11)	-0.91(11)	-0.27(11)	33(19-II-3)	-421(11)	115(15)
1	8	-0.07(13)	-0.82(13)	-0.32(11)	37(19-II-3)	-372(11)	133(11)
1	9	-0.09(13)	-0.72(13)	-0.37(11)	41(19-II-3)	-323(19-I-3)	142(11)
1	10	-0.12(13)	-0.64(19-I-3)	-0.40(11)	48(19-II-3)	-286(19-I-3)	138(11)
1	11	-0.16(13)	-0.56(19-I-3)	-0.41(11)	59(19-II-3)	-249(16)	117(19-II-3)
1	12	-0.23(13)	-0.50(16)	-0.41(13)	76(19-II-3)	-217(16)	110(19-II-3)
1	13	-0.32(13)	-0.44(16)	-0.39(13)	111(19-II-3)	180(15)	96(19-II-3)
1	14	-0.61(13)	0.45(15)	-0.43(12)	-212(17)	402(11)	-162(12)
1	15	-0.50(13)	-0.28(20-II-2)	-0.28(19-I-3)	-209(17)	330(11)	-88(19-I-3)
1	16	-0.48(13)	-0.34(11)	-0.17(19-I-3)	-213(13)	342(11)	-66(19-I-3)
1	17	-0.44(13)	-0.44(11)	0.07(19-II-3)	-188(13)	424(11)	-61(19-I-3)
1	18	-0.34(13)	-0.52(11)	0.12(20-II-2)	-137(19-I-3)	543(11)	-68(11)
1	19	-0.23(19-I-3)	-0.59(11)	0.20(20-II-2)	-86(12)	714(11)	-99(11)
1	20	0.10(11)	-0.61(11)	0.24(20-II-2)	208(11)	1003(11)	-118(11)
1	21	0.57(11)	-0.61(20-II-2)	-0.31(11)	627(11)	1608(11)	-217(11)
1	22	0.54(19-II-3)	-0.62(20-II-2)	-0.28(12)	493(11)	1615(11)	-151(12)
1	23	0.20(19-II-3)	-0.63(11)	-0.13(20-II-2)	180(19-II-3)	1054(11)	-66(12)
1	24	-0.25(19-I-3)	-0.67(11)	-0.11(19-II-1)	-86(12)	843(11)	54(19-II-3)
1	25	-0.29(13)	-0.67(11)	-0.07(19-II-1)	-96(19-I-3)	772(11)	40(19-II-3)
1	26	-0.27(13)	-0.68(11)	0.11(12)	-81(16)	782(11)	-34(19-I-3)
1	27	-0.16(11)	-0.69(11)	0.17(12)	-43(16)	873(11)	-74(11)
1	28	-0.05(19-II-1)	-0.67(11)	0.21(16)	176(11)	1104(11)	-99(11)
1	29	0.44(13)	-0.64(20-II-2)	-0.33(11)	549(11)	1677(11)	-188(11)
1	30	0.41(19-II-3)	-0.64(20-II-2)	-0.28(12)	460(11)	1659(11)	-130(12)
1	31	-0.13(19-I-3)	-0.64(11)	-0.18(20-II-2)	120(11)	1086(11)	74(20-I-2)

Muro	Pann.	Sxx	Syy	Sxy	Mxx	Myy	Mxy
1	32	-0.25(13)	-0.68(11)	-0.13(20-II-2)	-55(12)	866(11)	56(20-I-2)
1	33	-0.32(11)	-0.67(11)	-0.07(19-II-4)	-86(13)	788(11)	29(20-I-2)
1	34	-0.31(11)	-0.68(11)	0.08(20-II-4)	-83(20-II-3)	793(11)	-29(20-I-4)
1	35	-0.21(11)	-0.69(11)	0.14(20-II-3)	-44(20-II-2)	881(11)	-68(11)
1	36	-0.10(19-II-1)	-0.66(11)	0.18(16)	161(11)	1115(11)	-93(11)
1	37	0.37(13)	-0.60(20-II-2)	-0.30(11)	529(11)	1687(11)	-171(11)
1	38	0.38(19-II-3)	-0.61(20-II-2)	-0.28(12)	478(11)	1675(11)	130(15)
1	39	-0.12(19-I-3)	-0.65(11)	-0.19(20-II-2)	128(11)	1099(11)	79(11)
1	40	-0.24(11)	-0.69(11)	-0.15(20-II-2)	-50(16)	873(11)	61(20-I-2)
1	41	-0.32(11)	-0.68(11)	-0.08(20-II-2)	-84(20-II-3)	793(11)	36(20-I-2)
1	42	-0.30(11)	-0.68(11)	0.08(20-II-4)	-82(20-II-3)	800(11)	-31(20-I-4)
1	43	-0.22(11)	-0.69(11)	0.14(20-II-4)	-47(19-II-1)	885(11)	-66(11)
1	44	-0.11(19-II-3)	-0.67(11)	0.17(16)	149(11)	1107(11)	-88(11)
1	45	0.37(19-I-3)	-0.59(16)	-0.29(11)	517(11)	1689(11)	-165(11)
1	46	0.38(19-II-3)	-0.59(16)	-0.29(12)	492(11)	1684(11)	145(11)
1	47	-0.11(19-I-3)	-0.66(11)	-0.19(20-II-2)	137(11)	1104(11)	82(11)
1	48	-0.23(11)	-0.69(11)	-0.15(20-II-2)	-47(19-I-3)	881(11)	60(11)
1	49	-0.31(11)	-0.68(11)	-0.09(20-II-2)	-85(20-II-3)	799(11)	38(20-I-2)
1	50	-0.31(11)	-0.68(11)	0.09(20-II-4)	-86(20-II-3)	799(11)	-33(20-I-4)
1	51	-0.22(11)	-0.69(11)	0.15(20-II-4)	-47(19-II-3)	884(11)	-62(11)
1	52	-0.11(19-II-3)	-0.66(11)	0.17(20-II-4)	149(11)	1114(11)	-81(11)
1	53	0.37(19-I-3)	-0.58(16)	-0.26(15)	507(11)	1679(11)	-149(11)
1	54	0.36(19-II-3)	-0.58(16)	-0.26(12)	495(11)	1680(11)	146(11)
1	55	-0.11(19-I-3)	-0.65(11)	-0.17(20-II-2)	148(11)	1116(11)	85(11)
1	56	-0.22(11)	-0.69(11)	-0.15(20-II-2)	-47(19-I-3)	884(11)	62(11)
1	57	-0.31(11)	-0.68(11)	-0.08(20-I-4)	-86(20-II-3)	799(11)	33(20-I-2)
1	58	-0.31(11)	-0.68(11)	0.09(20-II-4)	-85(20-II-3)	798(11)	-37(20-I-4)
1	59	-0.23(11)	-0.69(11)	0.15(20-II-4)	-47(19-II-3)	880(11)	-59(11)
1	60	-0.11(19-II-3)	-0.66(11)	0.19(20-II-4)	139(11)	1102(11)	-79(11)
1	61	0.37(19-I-3)	-0.59(16)	0.29(12)	493(11)	1674(11)	-142(11)
1	62	0.37(19-II-3)	-0.58(16)	0.29(11)	511(11)	1668(11)	161(11)
1	63	-0.11(19-I-3)	-0.67(11)	-0.17(16)	147(11)	1102(11)	83(11)
1	64	-0.22(11)	-0.69(11)	-0.14(20-II-2)	-48(19-I-1)	881(11)	62(11)
1	65	-0.30(11)	-0.68(11)	-0.08(20-II-2)	-82(20-II-3)	797(11)	30(20-I-2)
1	66	-0.31(11)	-0.68(11)	0.08(20-II-4)	-84(20-II-3)	790(11)	-35(20-I-4)
1	67	-0.23(11)	-0.69(11)	0.15(20-II-4)	-49(16)	870(11)	-59(20-I-4)
1	68	-0.12(19-II-3)	-0.65(11)	0.19(20-II-4)	132(11)	1095(11)	-72(20-I-4)
1	69	0.37(19-I-3)	-0.61(20-II-4)	0.28(12)	479(11)	1654(11)	-125(15)
1	70	0.36(13)	-0.60(20-II-4)	0.29(11)	518(11)	1647(11)	164(11)
1	71	-0.10(19-I-1)	-0.66(11)	-0.18(16)	158(11)	1105(11)	84(11)
1	72	-0.20(11)	-0.69(11)	-0.14(20-II-3)	-45(20-II-4)	875(11)	61(11)
1	73	-0.30(11)	-0.68(11)	-0.07(20-II-2)	-83(20-II-3)	788(11)	28(20-I-2)
1	74	-0.31(11)	-0.67(11)	0.07(19-I-2)	-86(13)	783(11)	-28(20-I-4)
1	75	-0.24(13)	-0.68(11)	0.13(20-II-4)	-55(12)	862(11)	-53(20-I-4)
1	76	-0.13(19-II-3)	-0.64(11)	0.17(20-II-4)	126(11)	1080(11)	-66(20-I-4)
1	77	0.39(19-I-3)	-0.64(20-II-4)	0.27(12)	462(11)	1628(11)	126(12)
1	78	0.42(13)	-0.63(20-II-4)	0.32(11)	532(11)	1619(11)	176(11)
1	79	-0.06(19-I-1)	-0.66(11)	-0.20(16)	171(11)	1090(11)	86(11)
1	80	-0.16(11)	-0.69(11)	-0.16(12)	-44(20-II-4)	864(11)	65(11)
1	81	-0.26(13)	-0.68(11)	-0.10(12)	-81(16)	775(11)	31(19-II-3)
1	82	-0.29(13)	-0.67(11)	0.07(19-I-1)	-96(19-II-3)	765(11)	-37(19-I-3)
1	83	-0.24(19-II-3)	-0.67(11)	0.10(20-II-4)	-86(12)	836(11)	-48(19-I-3)
1	84	0.19(19-I-3)	-0.63(11)	0.13(20-II-4)	183(19-I-3)	1044(11)	68(12)
1	85	0.52(19-I-3)	-0.62(20-II-4)	0.27(12)	494(11)	1570(11)	144(12)
1	86	0.55(11)	-0.60(20-II-4)	0.29(11)	608(11)	1539(11)	200(11)
1	87	0.09(11)	-0.60(11)	-0.23(20-II-4)	206(11)	986(11)	99(11)
1	88	-0.23(19-II-3)	-0.59(11)	-0.19(20-II-4)	-87(12)	705(11)	87(11)

Muro	Pann.	Sxx	Syy	Sxy	Mxx	Myy	Mxy
1	89	-0.34(13)	-0.52(11)	-0.12(20-II-4)	-136(19-II-3)	537(11)	61(11)
1	90	-0.43(13)	-0.44(11)	-0.07(19-I-3)	-188(13)	419(11)	59(19-II-3)
1	91	-0.47(13)	-0.34(11)	0.17(19-II-3)	-213(13)	337(11)	67(19-II-3)
1	92	-0.49(13)	-0.28(19-II-3)	0.28(19-II-3)	-206(17)	324(11)	91(19-II-3)
1	93	-0.59(13)	-0.41(12)	0.42(19-II-3)	-202(17)	375(11)	155(12)
1	94	-0.30(13)	-0.45(16)	0.38(13)	99(19-I-3)	-187(12)	-94(19-I-3)
1	95	-0.20(13)	-0.51(16)	0.39(13)	65(19-I-3)	-232(16)	-105(19-I-3)
1	96	-0.14(13)	-0.60(19-II-3)	0.39(11)	49(19-I-3)	-266(19-II-3)	-104(19-I-3)
1	97	-0.10(13)	-0.67(19-II-3)	0.36(11)	40(19-I-3)	-314(19-II-3)	-110(15)
1	98	-0.08(13)	-0.78(13)	0.32(11)	35(19-I-3)	-363(13)	-108(15)
1	99	-0.07(11)	-0.89(11)	0.26(11)	31(19-I-3)	-421(11)	-95(15)
1	100	-0.07(11)	-0.96(11)	0.20(11)	27(19-I-3)	-461(11)	-75(15)
1	101	-0.07(11)	-1.00(11)	-0.13(16)	-25(19-II-3)	-481(11)	74(12)
1	102	-0.07(11)	-1.01(11)	-0.15(16)	-24(19-II-3)	-482(11)	69(12)
1	103	-0.08(11)	-0.98(11)	-0.17(20-II-4)	-31(13)	-461(11)	58(16)
1	104	-0.09(19-II-3)	-0.92(11)	-0.18(20-II-4)	-39(13)	-418(11)	39(16)
1	105	-0.13(19-II-3)	-0.87(11)	-0.25(11)	40(19-I-3)	-353(11)	-48(11)
1	106	-0.31(19-II-3)	-0.89(11)	-0.53(11)	-104(19-II-3)	-297(11)	-180(11)
1	107	-0.29(11)	-0.51(11)	-0.24(11)	-117(19-II-3)	113(16)	-97(11)
1	108	-0.39(11)	-0.43(11)	-0.12(20-II-4)	-154(11)	150(16)	-43(20-I-4)
1	109	-0.42(11)	-0.39(11)	0.07(11)	-171(11)	186(16)	-26(12)
1	110	-0.39(11)	-0.39(11)	0.20(11)	-157(11)	219(16)	57(11)
1	111	-0.29(11)	-0.43(11)	0.33(11)	-106(11)	250(16)	103(11)
1	112	-0.12(11)	-0.51(11)	0.42(11)	44(20-II-4)	287(16)	147(11)
1	113	0.17(19-II-3)	-1.16(11)	0.69(11)	142(19-II-3)	-362(11)	230(11)
1	114	0.33(19-I-3)	-1.22(11)	-0.47(11)	205(19-I-3)	-411(11)	-199(11)
1	115	-0.17(19-II-3)	-0.50(11)	-0.21(11)	79(19-I-3)	305(16)	-108(11)
1	116	-0.21(11)	-0.39(11)	-0.17(19-I-3)	-79(11)	290(16)	-60(11)
1	117	-0.27(11)	-0.35(13)	-0.11(19-I-3)	-116(11)	285(16)	-26(20-II-3)
1	118	-0.27(11)	-0.34(13)	0.13(19-II-3)	-115(11)	287(16)	34(11)
1	119	-0.20(11)	-0.38(11)	0.24(11)	-76(11)	297(16)	83(11)
1	120	-0.09(19-I-3)	-0.47(11)	0.34(11)	53(19-II-3)	319(16)	130(11)
1	121	0.25(19-II-3)	-1.13(11)	0.60(11)	171(19-II-3)	-422(11)	214(11)
1	122	0.27(19-I-3)	-1.17(11)	-0.53(11)	171(19-I-3)	-457(11)	-205(11)
1	123	-0.12(19-II-3)	-0.47(11)	-0.27(11)	54(19-I-3)	316(16)	-114(11)
1	124	-0.19(11)	-0.37(11)	-0.16(11)	-74(11)	296(16)	-66(11)
1	125	-0.25(11)	-0.34(20-II-4)	-0.10(19-I-3)	-111(11)	289(16)	-28(20-I-2)
1	126	-0.25(11)	-0.34(20-II-4)	0.10(19-II-3)	-109(11)	290(16)	32(20-I-2)
1	127	-0.18(11)	-0.37(11)	0.21(11)	-71(11)	299(16)	78(11)
1	128	-0.11(19-I-3)	-0.48(11)	0.32(11)	62(19-II-3)	321(16)	129(11)
1	129	0.27(19-II-3)	-1.13(11)	0.57(11)	177(19-II-3)	-436(11)	210(11)
1	130	0.27(19-I-3)	-1.17(11)	-0.55(11)	175(19-I-3)	-458(11)	-205(11)
1	131	-0.10(19-II-3)	-0.48(11)	-0.30(11)	55(19-I-3)	320(16)	-122(11)
1	132	-0.18(11)	-0.37(11)	-0.18(11)	-72(11)	300(16)	-70(11)
1	133	-0.25(11)	-0.34(20-II-3)	-0.09(20-I-4)	-110(11)	292(16)	-36(20-I-4)
1	134	-0.24(11)	-0.34(20-II-3)	0.09(20-I-2)	-108(11)	293(16)	34(20-I-2)
1	135	-0.18(11)	-0.37(11)	0.19(11)	-73(11)	302(16)	71(11)
1	136	-0.11(19-I-3)	-0.46(11)	0.30(11)	58(19-II-3)	323(16)	121(11)
1	137	0.28(19-II-3)	-1.15(11)	0.59(11)	180(19-II-3)	-448(11)	218(11)
1	138	0.27(19-I-3)	-1.17(11)	-0.58(11)	177(19-I-3)	-461(11)	-216(11)
1	139	-0.10(19-II-3)	-0.46(11)	-0.30(11)	56(19-I-3)	324(16)	-117(11)
1	140	-0.18(11)	-0.37(11)	-0.19(11)	-73(11)	303(16)	-70(11)
1	141	-0.25(11)	-0.34(20-II-3)	-0.10(20-I-4)	-112(11)	294(16)	-38(20-I-4)
1	142	-0.25(11)	-0.34(20-II-3)	0.09(20-I-4)	-112(11)	295(16)	36(20-I-4)
1	143	-0.18(11)	-0.37(11)	0.19(11)	-71(11)	304(16)	72(11)
1	144	-0.10(19-I-3)	-0.48(11)	0.30(11)	58(19-II-3)	325(16)	118(11)
1	145	0.26(19-II-3)	-1.14(11)	0.56(11)	173(19-II-3)	-445(11)	206(11)

Muro	Pann.	Sxx	Syy	Sxy	Mxx	Myy	Mxy
1	146	0.28(19-I-3)	-1.15(11)	-0.55(11)	178(19-I-3)	-444(11)	-203(11)
1	147	-0.11(19-II-3)	-0.48(11)	-0.31(11)	60(19-I-3)	325(16)	-124(11)
1	148	-0.18(11)	-0.37(11)	-0.20(11)	-74(11)	304(16)	-72(11)
1	149	-0.25(11)	-0.34(20-II-3)	-0.09(20-I-2)	-112(11)	295(16)	-35(20-I-2)
1	150	-0.25(11)	-0.34(20-II-3)	0.10(20-I-2)	-112(11)	295(16)	38(20-I-2)
1	151	-0.18(11)	-0.37(11)	0.19(11)	-74(11)	303(16)	70(11)
1	152	-0.11(19-I-3)	-0.46(11)	0.30(11)	56(19-II-3)	325(16)	116(11)
1	153	0.28(19-II-3)	-1.16(11)	0.59(11)	179(19-II-3)	-455(11)	219(11)
1	154	0.28(19-I-3)	-1.16(11)	-0.60(11)	183(19-I-3)	-453(11)	-219(11)
1	155	-0.11(19-II-3)	-0.46(11)	-0.31(11)	58(19-I-3)	325(16)	-120(11)
1	156	-0.18(11)	-0.37(11)	-0.19(11)	-73(11)	303(16)	-70(11)
1	157	-0.24(11)	-0.34(20-II-3)	-0.09(20-I-4)	-108(11)	294(16)	-34(20-I-4)
1	158	-0.25(11)	-0.34(20-II-3)	0.09(20-I-2)	-110(11)	294(16)	35(20-I-2)
1	159	-0.18(11)	-0.36(11)	0.18(11)	-73(11)	301(16)	68(11)
1	160	-0.11(19-I-3)	-0.47(11)	0.30(11)	54(19-II-3)	322(16)	120(11)
1	161	0.28(19-II-3)	-1.16(11)	0.56(11)	177(19-II-3)	-447(11)	210(11)
1	162	0.28(19-I-3)	-1.16(11)	-0.58(11)	182(19-I-3)	-444(11)	-211(11)
1	163	-0.11(19-II-3)	-0.48(11)	-0.33(11)	63(19-I-3)	324(16)	-127(11)
1	164	-0.18(11)	-0.37(11)	-0.22(11)	-70(11)	302(16)	-77(11)
1	165	-0.25(11)	-0.34(20-II-2)	-0.10(19-I-3)	-110(11)	292(16)	-32(20-I-4)
1	166	-0.25(11)	-0.34(20-II-2)	0.10(19-II-3)	-111(11)	291(16)	27(20-I-4)
1	167	-0.19(11)	-0.37(11)	0.16(11)	-75(11)	299(16)	64(11)
1	168	-0.12(19-I-3)	-0.47(11)	0.27(11)	53(19-II-3)	320(16)	111(11)
1	169	0.28(19-II-3)	-1.16(11)	0.56(11)	175(19-II-3)	-441(11)	213(11)
1	170	0.26(19-I-3)	-1.16(11)	-0.61(11)	178(19-I-3)	-435(11)	-215(11)
1	171	-0.09(19-II-3)	-0.47(11)	-0.35(11)	54(19-I-3)	323(16)	-127(11)
1	172	-0.20(11)	-0.38(11)	-0.24(11)	-75(11)	300(16)	-80(11)
1	173	-0.27(11)	-0.34(20-II-2)	-0.14(19-I-3)	-115(11)	290(16)	-33(11)
1	174	-0.28(11)	-0.34(13)	0.11(19-II-3)	-117(11)	288(16)	24(20-II-3)
1	175	-0.22(11)	-0.39(11)	0.17(19-II-3)	-80(11)	294(16)	58(11)
1	176	-0.17(19-I-3)	-0.49(11)	0.22(11)	79(19-II-3)	310(16)	104(11)
1	177	0.35(19-II-3)	-1.21(11)	0.50(11)	211(19-II-3)	-395(11)	208(11)
1	178	0.19(19-I-3)	-1.20(11)	-0.71(11)	151(19-I-3)	-373(11)	-232(11)
1	179	-0.12(11)	-0.51(11)	-0.43(11)	44(20-II-2)	292(16)	-142(11)
1	180	-0.29(11)	-0.42(11)	-0.33(11)	-106(11)	254(16)	-99(11)
1	181	-0.39(11)	-0.39(11)	-0.20(11)	-158(11)	221(16)	-55(11)
1	182	-0.42(11)	-0.39(11)	-0.07(11)	-172(11)	188(16)	26(12)
1	183	-0.39(11)	-0.43(11)	0.12(20-I-2)	-154(11)	152(16)	43(20-I-2)
1	184	-0.29(19-I-3)	-0.50(11)	0.25(11)	-118(19-I-3)	115(16)	97(11)
1	185	-0.32(19-I-3)	-0.90(11)	0.55(11)	-106(19-I-3)	-302(11)	188(11)
1	186	-0.13(19-I-3)	-0.87(11)	0.28(11)	50(19-II-3)	-344(11)	57(11)
1	187	0.06(16)	-0.47(20-II-3)	0.11(11)	420(11)	831(11)	-86(11)
1	188	-0.05(19-I-3)	-0.61(11)	-0.10(12)	115(11)	755(11)	-104(11)
1	189	-0.10(19-I-3)	-0.68(11)	-0.08(20-II-2)	-66(19-I-3)	662(11)	-67(20-II-2)
1	190	-0.15(11)	-0.70(11)	-0.06(20-I-4)	-124(11)	604(11)	-38(20-I-4)
1	191	-0.15(11)	-0.70(11)	0.07(20-II-4)	-125(11)	603(11)	41(20-II-4)
1	192	-0.10(13)	-0.67(11)	0.09(20-II-4)	-66(19-II-3)	658(11)	71(20-II-4)
1	193	-0.05(19-II-3)	-0.61(11)	0.10(12)	111(11)	744(11)	108(11)
1	194	0.06(16)	-0.47(20-II-3)	-0.11(20-I-4)	418(11)	810(11)	88(11)
1	195	0.06(12)	-0.47(20-II-3)	0.12(11)	415(11)	808(11)	-86(11)
1	196	-0.05(19-I-1)	-0.61(11)	-0.10(12)	110(11)	738(11)	-104(11)
1	197	-0.10(19-I-1)	-0.67(11)	-0.07(20-II-2)	-67(19-I-1)	649(11)	-63(20-II-2)
1	198	-0.15(11)	-0.70(11)	-0.05(20-II-2)	-124(11)	593(11)	-34(20-II-2)
1	199	-0.15(11)	-0.70(11)	0.06(20-II-4)	-126(11)	591(11)	38(20-II-4)
1	200	-0.11(13)	-0.67(11)	0.09(20-II-4)	-65(19-II-3)	645(11)	69(20-II-4)
1	201	-0.06(19-II-3)	-0.60(11)	0.10(20-II-4)	110(11)	727(11)	112(11)
1	202	0.06(16)	-0.49(20-II-4)	-0.10(20-I-4)	411(11)	787(11)	89(11)

Muro	Pann.	Sxx	Syy	Sxy	Mxx	Myy	Mxy
1	203	0.06(16)	-0.49(20-II-4)	0.12(11)	407(11)	786(11)	-81(11)
1	204	-0.04(19-I-1)	-0.60(11)	-0.11(12)	113(11)	720(11)	-102(11)
1	205	-0.09(11)	-0.67(11)	-0.08(12)	-65(19-I-1)	635(11)	-63(20-II-2)
1	206	-0.15(11)	-0.70(11)	-0.05(20-II-2)	-125(11)	580(11)	-33(20-I-2)
1	207	-0.16(13)	-0.69(11)	0.05(20-II-2)	-128(11)	578(11)	32(20-II-2)
1	208	-0.12(13)	-0.66(11)	0.07(20-II-4)	-69(19-II-3)	630(11)	62(20-II-4)
1	209	-0.08(19-II-3)	-0.59(11)	-0.09(20-I-4)	108(11)	706(11)	118(11)
1	210	0.06(20-II-4)	-0.52(20-II-4)	-0.09(20-I-4)	408(11)	758(11)	94(11)
1	211	0.05(20-II-4)	-0.50(20-II-4)	0.14(11)	406(11)	756(11)	-86(19-I-3)
1	212	-0.05(12)	-0.60(11)	-0.13(12)	121(11)	695(11)	-98(11)
1	213	-0.10(16)	-0.67(11)	-0.10(12)	-62(20-II-4)	612(11)	-65(20-II-3)
1	214	-0.15(19-II-3)	-0.69(11)	-0.07(12)	-109(13)	556(11)	-33(20-II-3)
1	215	-0.17(19-II-3)	-0.69(11)	0.04(20-I-3)	-117(13)	550(11)	29(19-II-3)
1	216	-0.16(12)	-0.65(11)	0.04(20-II-4)	-87(12)	593(11)	66(11)
1	217	0.15(19-I-3)	-0.57(11)	-0.08(20-I-4)	147(19-I-3)	653(11)	126(11)
1	218	0.14(19-I-3)	-0.49(20-II-4)	-0.08(15)	457(11)	679(11)	99(13)
1	219	0.13(19-I-3)	-0.48(20-II-4)	-0.13(16)	451(11)	655(11)	-125(19-I-3)
1	220	-0.13(12)	-0.54(11)	-0.13(20-II-4)	149(11)	569(11)	-135(19-I-3)
1	221	-0.19(12)	-0.57(11)	-0.12(20-II-4)	-99(12)	446(11)	-105(19-I-3)
1	222	-0.24(12)	-0.56(11)	-0.09(19-I-3)	-166(13)	331(11)	-86(19-I-3)
1	223	-0.28(17)	-0.50(11)	0.08(19-II-3)	-217(13)	247(11)	-71(19-I-3)
1	224	-0.30(17)	-0.41(11)	0.15(19-II-3)	-225(13)	194(15)	-60(19-I-3)
1	225	-0.30(13)	-0.38(19-II-3)	0.23(19-II-3)	-173(13)	-164(12)	86(19-II-3)
1	226	-0.10(11)	-0.44(20-II-1)	0.07(20-I-2)	245(11)	342(11)	-55(11)
1	227	-0.06(11)	-0.56(11)	0.09(11)	92(11)	350(11)	-106(11)
1	228	-0.07(20-II-3)	-0.64(11)	0.07(20-I-2)	-58(20-II-3)	344(11)	-76(11)
1	229	-0.08(20-II-3)	-0.68(11)	0.06(20-II-4)	-117(11)	330(11)	-35(20-I-4)
1	230	-0.08(20-II-3)	-0.68(11)	-0.06(20-I-4)	-117(11)	329(11)	35(20-II-4)
1	231	-0.07(13)	-0.64(11)	-0.08(20-I-4)	-57(20-II-3)	339(11)	78(11)
1	232	-0.06(11)	-0.55(11)	-0.10(20-I-4)	91(11)	339(11)	107(11)
1	233	-0.11(11)	-0.44(20-II-3)	-0.07(20-I-4)	240(11)	324(11)	55(11)
1	234	-0.10(11)	-0.43(20-II-1)	0.06(20-I-2)	237(11)	322(11)	-54(11)
1	235	-0.06(11)	-0.56(11)	0.09(11)	87(11)	332(11)	-104(11)
1	236	-0.07(20-II-4)	-0.64(11)	0.07(20-I-2)	-59(19-I-1)	329(11)	-74(11)
1	237	-0.08(20-II-3)	-0.68(11)	0.05(20-I-2)	-116(11)	316(11)	-31(20-I-4)
1	238	-0.08(13)	-0.68(11)	-0.05(20-I-4)	-117(11)	315(11)	33(20-II-4)
1	239	-0.07(13)	-0.64(11)	-0.08(20-I-4)	-55(19-II-3)	323(11)	80(11)
1	240	-0.06(13)	-0.55(11)	-0.09(20-I-4)	90(11)	321(11)	108(11)
1	241	-0.11(11)	-0.45(20-II-4)	-0.06(20-I-4)	234(11)	306(15)	55(11)
1	242	-0.10(11)	-0.44(20-II-4)	0.06(11)	230(11)	305(15)	-51(11)
1	243	-0.06(11)	-0.55(11)	0.10(11)	85(11)	314(11)	-100(11)
1	244	-0.07(20-II-4)	-0.64(11)	0.07(11)	-58(20-II-3)	311(11)	-72(11)
1	245	-0.08(16)	-0.67(11)	0.05(20-I-2)	-117(11)	300(11)	-28(20-II-2)
1	246	-0.09(19-II-3)	-0.67(11)	-0.04(20-I-2)	-117(11)	298(11)	31(20-I-2)
1	247	-0.09(19-II-3)	-0.63(11)	-0.06(20-I-4)	-58(19-II-3)	305(11)	82(11)
1	248	-0.08(19-II-3)	-0.55(11)	-0.08(20-I-4)	90(11)	300(15)	110(11)
1	249	-0.10(11)	-0.46(20-II-4)	-0.04(20-I-4)	231(11)	-294(16)	56(11)
1	250	-0.09(11)	-0.46(20-II-4)	0.07(11)	227(11)	-293(12)	-54(19-I-3)
1	251	-0.08(19-II-3)	-0.55(11)	0.10(11)	90(11)	290(15)	-95(11)
1	252	-0.10(12)	-0.63(11)	0.07(11)	-59(20-II-4)	285(15)	-69(11)
1	253	-0.12(12)	-0.66(11)	-0.05(20-II-3)	-100(13)	272(15)	-27(20-II-3)
1	254	-0.14(12)	-0.66(11)	-0.05(20-II-3)	-104(13)	266(15)	30(11)
1	255	-0.14(12)	-0.62(11)	-0.06(20-I-4)	-79(12)	264(15)	79(11)
1	256	-0.12(19-II-3)	-0.53(11)	-0.08(11)	124(11)	-274(12)	100(11)
1	257	-0.12(19-II-3)	-0.44(20-II-4)	-0.06(19-I-3)	264(11)	-288(12)	49(19-II-3)
1	258	-0.13(19-II-3)	-0.44(20-II-4)	-0.07(20-II-4)	255(11)	-287(12)	-99(19-I-3)
1	259	-0.14(12)	-0.50(11)	0.09(11)	105(11)	-269(12)	-146(11)

Muro	Pann.	Sxx	Syy	Sxy	Mxx	Myy	Mxy
1	260	-0.18(12)	-0.55(11)	-0.07(20-II-4)	-103(19-II-3)	-249(12)	-137(11)
1	261	-0.20(12)	-0.56(11)	-0.08(19-I-3)	-164(13)	-235(12)	-106(11)
1	262	-0.21(12)	-0.53(11)	0.09(13)	-207(13)	-230(16)	-84(19-I-3)
1	263	-0.21(17)	-0.47(13)	0.14(13)	-200(13)	-231(16)	-71(19-I-3)
1	264	-0.20(13)	-0.46(19-II-3)	0.23(13)	-133(13)	-236(16)	-63(19-I-3)
1	265	-0.11(11)	-0.49(11)	0.06(20-I-2)	116(11)	-349(16)	-33(11)
1	266	-0.08(11)	-0.55(11)	0.07(20-I-2)	41(11)	-341(16)	-72(11)
1	267	-0.06(13)	-0.61(11)	0.07(20-I-2)	-57(20-II-3)	-331(16)	-63(11)
1	268	-0.06(20-II-3)	-0.64(11)	0.06(20-II-4)	-100(11)	-324(16)	-26(20-I-4)
1	269	-0.06(20-II-3)	-0.64(11)	-0.06(20-I-4)	-99(11)	-324(16)	26(20-I-2)
1	270	-0.06(13)	-0.61(11)	-0.08(20-I-4)	-56(20-II-3)	-331(16)	64(11)
1	271	-0.08(11)	-0.55(11)	-0.08(20-I-4)	41(11)	-341(16)	72(11)
1	272	-0.11(11)	-0.49(11)	-0.06(20-I-4)	113(11)	-349(16)	32(11)
1	273	-0.11(11)	-0.49(11)	0.05(20-I-2)	111(11)	-349(16)	-33(20-I-4)
1	274	-0.08(11)	-0.55(11)	0.07(20-I-2)	37(11)	-341(16)	-70(11)
1	275	-0.06(13)	-0.61(11)	0.07(20-I-2)	-57(20-II-3)	-331(16)	-60(11)
1	276	-0.06(16)	-0.64(11)	0.05(20-I-2)	-100(11)	-324(16)	-24(20-I-4)
1	277	-0.06(16)	-0.64(11)	-0.06(20-I-4)	-99(11)	-324(16)	26(11)
1	278	-0.06(13)	-0.61(11)	-0.07(20-I-4)	-54(20-II-3)	-330(16)	65(11)
1	279	-0.08(11)	-0.55(11)	-0.07(20-I-4)	39(15)	-340(16)	72(11)
1	280	-0.11(11)	-0.49(11)	-0.05(20-I-4)	109(11)	-347(16)	33(11)
1	281	-0.11(11)	-0.49(11)	0.05(20-I-2)	106(11)	-347(16)	-31(20-I-4)
1	282	-0.08(11)	-0.55(11)	0.07(11)	34(11)	-339(16)	-67(11)
1	283	-0.07(13)	-0.61(11)	0.06(20-I-2)	-58(20-II-3)	-329(16)	-58(11)
1	284	-0.07(16)	-0.64(11)	0.05(20-I-2)	-100(11)	-322(16)	-20(20-II-2)
1	285	-0.07(19-II-3)	-0.64(11)	-0.05(20-I-2)	-98(11)	-322(16)	28(11)
1	286	-0.08(19-II-3)	-0.60(11)	-0.06(20-I-4)	-55(20-II-4)	-328(16)	66(11)
1	287	-0.09(13)	-0.55(11)	-0.06(20-I-4)	40(15)	-337(16)	73(11)
1	288	-0.10(11)	-0.48(11)	-0.04(20-I-2)	108(11)	-344(16)	33(11)
1	289	-0.10(13)	-0.49(11)	0.05(20-I-3)	106(11)	-344(16)	-35(19-I-3)
1	290	-0.10(19-II-3)	-0.55(11)	0.07(11)	39(11)	-337(16)	-65(11)
1	291	-0.10(19-II-3)	-0.60(11)	0.06(11)	-58(20-II-4)	-327(16)	-57(11)
1	292	-0.11(12)	-0.63(11)	-0.05(20-II-3)	-87(13)	-320(16)	-23(19-I-3)
1	293	-0.12(12)	-0.62(11)	-0.05(20-II-3)	-90(19-II-3)	-319(16)	23(19-II-3)
1	294	-0.12(19-II-3)	-0.59(11)	-0.06(20-II-2)	-75(12)	-324(16)	54(11)
1	295	-0.13(19-II-3)	-0.52(11)	-0.06(19-I-3)	-70(12)	-332(16)	52(11)
1	296	-0.14(19-II-3)	-0.46(11)	-0.06(19-I-3)	130(11)	-339(16)	-39(19-I-3)
1	297	-0.15(19-II-3)	-0.46(11)	-0.05(20-II-3)	119(11)	-337(16)	-83(19-I-3)
1	298	-0.15(19-II-3)	-0.50(11)	0.07(11)	-83(12)	-327(16)	-129(11)
1	299	-0.16(12)	-0.55(11)	0.08(11)	-111(19-II-3)	-313(16)	-140(11)
1	300	-0.17(12)	-0.57(11)	0.09(13)	-159(13)	-299(16)	-122(11)
1	301	-0.17(12)	-0.56(11)	0.11(13)	-190(13)	-289(16)	-93(11)
1	302	-0.16(17)	-0.54(13)	0.15(13)	-176(13)	-281(16)	-76(19-I-3)
1	303	-0.16(13)	-0.54(19-II-3)	0.24(13)	-110(13)	-277(16)	-69(19-I-3)
1	304	-0.10(11)	-0.53(11)	0.06(20-I-2)	-36(16)	-399(20-II-3)	-20(20-I-4)
1	305	-0.08(11)	-0.56(11)	0.06(20-I-2)	-41(16)	-392(20-II-3)	-43(11)
1	306	-0.06(11)	-0.59(11)	0.06(20-I-2)	-58(20-II-3)	-383(20-II-3)	-40(11)
1	307	-0.06(13)	-0.61(11)	0.06(20-II-4)	-88(11)	-377(20-II-3)	-18(20-I-4)
1	308	-0.06(13)	-0.61(11)	-0.06(20-I-4)	-88(11)	-377(20-II-3)	18(20-I-2)
1	309	-0.06(11)	-0.59(11)	-0.07(20-I-4)	-57(20-II-3)	-384(20-II-3)	41(11)
1	310	-0.08(11)	-0.56(11)	-0.07(20-I-4)	-41(16)	-393(20-II-3)	43(11)
1	311	-0.10(11)	-0.53(11)	-0.06(20-I-4)	-36(16)	-399(20-II-3)	18(11)
1	312	-0.10(11)	-0.53(11)	0.05(20-II-4)	-35(16)	-399(20-II-3)	-21(20-I-4)
1	313	-0.08(11)	-0.56(11)	0.06(20-I-2)	-40(16)	-392(20-II-3)	-41(11)
1	314	-0.06(13)	-0.59(11)	0.06(20-I-2)	-58(20-II-3)	-382(20-II-3)	-38(11)
1	315	-0.06(13)	-0.61(11)	0.05(20-II-4)	-89(11)	-376(20-II-3)	-16(20-I-4)
1	316	-0.06(13)	-0.61(11)	-0.05(20-I-4)	-88(11)	-376(20-II-3)	18(11)

Muro	Pann.	Sxx	Syy	Sxy	Mxx	Myy	Mxy
1	317	-0.07(13)	-0.59(11)	-0.06(20-I-4)	-56(20-II-3)	-382(20-II-3)	42(11)
1	318	-0.08(11)	-0.56(11)	-0.06(20-I-4)	-41(16)	-392(20-II-4)	43(11)
1	319	-0.10(11)	-0.53(11)	-0.04(20-I-4)	-35(16)	-399(20-II-4)	19(11)
1	320	-0.10(11)	-0.53(11)	0.05(20-I-2)	-34(16)	-400(20-II-4)	-18(20-I-4)
1	321	-0.08(11)	-0.56(11)	0.05(20-I-2)	-41(20-II-4)	-394(20-II-4)	-39(11)
1	322	-0.07(13)	-0.59(11)	0.05(20-I-2)	-59(11)	-387(20-II-4)	-36(11)
1	323	-0.07(19-II-3)	-0.61(11)	0.04(20-I-2)	-89(11)	-383(20-II-4)	-13(20-II-2)
1	324	-0.07(19-II-3)	-0.61(11)	-0.04(20-I-2)	-87(11)	-384(20-II-4)	20(11)
1	325	-0.08(19-II-3)	-0.59(11)	-0.05(20-I-2)	-57(20-II-4)	-391(20-II-4)	43(11)
1	326	-0.09(13)	-0.55(11)	-0.05(20-I-2)	-42(16)	-400(20-II-4)	43(11)
1	327	-0.10(13)	-0.52(11)	-0.04(20-II-2)	-38(12)	-406(20-II-4)	19(11)
1	328	-0.10(13)	-0.52(11)	0.04(20-I-2)	-37(12)	-405(20-II-4)	-22(19-I-3)
1	329	-0.10(19-II-3)	-0.55(11)	0.05(20-I-3)	-44(20-II-4)	-398(20-II-4)	-40(11)
1	330	-0.10(19-II-3)	-0.58(11)	0.04(20-I-3)	-59(20-II-4)	-389(20-II-4)	-38(11)
1	331	-0.11(19-II-3)	-0.60(11)	-0.04(20-II-3)	-79(13)	-383(20-II-4)	-19(19-I-3)
1	332	-0.11(19-II-3)	-0.60(11)	-0.05(20-II-3)	-82(19-II-3)	-383(20-II-4)	16(19-II-3)
1	333	-0.12(19-II-3)	-0.57(11)	-0.06(19-I-3)	-72(19-II-3)	-388(20-II-4)	28(19-II-3)
1	334	-0.13(19-II-3)	-0.53(11)	-0.06(19-I-3)	-71(12)	-395(20-II-4)	27(19-II-3)
1	335	-0.14(19-II-3)	-0.50(11)	-0.06(19-I-3)	-72(12)	-398(20-II-4)	-39(19-I-3)
1	336	-0.15(19-II-3)	-0.50(11)	-0.05(19-I-3)	-78(12)	-393(20-II-4)	-70(11)
1	337	-0.15(19-II-3)	-0.52(11)	0.06(11)	-89(12)	-380(20-II-4)	-108(11)
1	338	-0.15(19-II-3)	-0.55(11)	0.08(13)	-120(19-II-3)	-363(20-II-4)	-123(11)
1	339	-0.15(19-II-3)	-0.58(11)	0.09(13)	-155(13)	-347(20-II-4)	-115(11)
1	340	-0.15(17)	-0.59(11)	0.11(13)	-175(13)	-333(20-II-4)	-95(11)
1	341	-0.14(13)	-0.59(13)	0.15(13)	-157(13)	-325(19-II-3)	-73(19-I-3)
1	342	-0.13(13)	-0.62(13)	0.23(11)	-98(13)	-327(19-II-3)	-68(19-I-3)
1	343	-0.09(11)	-0.55(11)	0.05(20-I-2)	-41(20-II-3)	-454(11)	-13(20-I-4)
1	344	-0.08(11)	-0.57(11)	0.06(20-I-2)	-48(20-II-3)	-445(11)	-23(11)
1	345	-0.07(11)	-0.58(11)	0.06(20-II-4)	-68(11)	-434(11)	-23(11)
1	346	-0.06(11)	-0.60(11)	0.06(20-II-4)	-86(11)	-426(11)	-11(20-I-4)
1	347	-0.06(11)	-0.59(11)	-0.06(20-I-4)	-86(11)	-426(11)	11(20-I-2)
1	348	-0.07(11)	-0.58(11)	-0.06(20-I-4)	-68(11)	-435(11)	23(11)
1	349	-0.08(11)	-0.57(11)	-0.06(20-I-4)	-48(20-II-3)	-448(11)	24(11)
1	350	-0.09(11)	-0.55(11)	-0.05(20-I-4)	-41(20-II-3)	-457(11)	12(20-I-2)
1	351	-0.09(11)	-0.55(11)	0.05(20-II-4)	-41(20-II-3)	-457(11)	-13(20-I-4)
1	352	-0.08(11)	-0.57(11)	0.05(20-II-4)	-48(20-II-3)	-449(11)	-22(11)
1	353	-0.07(11)	-0.58(11)	0.05(20-I-2)	-69(11)	-437(11)	-21(11)
1	354	-0.06(13)	-0.59(11)	0.05(20-II-4)	-86(11)	-429(11)	-10(20-I-4)
1	355	-0.06(13)	-0.59(11)	-0.05(20-I-4)	-86(11)	-430(11)	11(11)
1	356	-0.07(13)	-0.58(11)	-0.05(20-I-4)	-68(11)	-439(11)	25(11)
1	357	-0.08(11)	-0.56(11)	-0.05(20-I-4)	-48(20-II-4)	-452(11)	25(11)
1	358	-0.09(11)	-0.55(11)	-0.04(20-II-2)	-42(20-II-4)	-461(11)	11(11)
1	359	-0.09(11)	-0.55(11)	0.04(20-I-2)	-42(20-II-4)	-461(11)	-11(20-I-4)
1	360	-0.08(13)	-0.56(11)	0.05(20-I-2)	-49(20-II-4)	-452(11)	-21(11)
1	361	-0.08(13)	-0.58(11)	0.05(20-I-2)	-70(11)	-441(11)	-20(11)
1	362	-0.07(13)	-0.59(11)	0.04(20-II-2)	-86(11)	-433(11)	-8(20-II-2)
1	363	-0.07(19-II-3)	-0.59(11)	-0.04(20-I-2)	-85(11)	-434(11)	13(11)
1	364	-0.08(13)	-0.58(11)	-0.04(20-I-2)	-67(11)	-443(11)	25(11)
1	365	-0.09(13)	-0.56(11)	-0.04(20-I-2)	-50(20-II-4)	-456(11)	25(11)
1	366	-0.10(13)	-0.55(11)	-0.04(20-II-2)	-44(20-II-4)	-466(11)	10(11)
1	367	-0.10(13)	-0.55(11)	-0.04(20-II-2)	-45(20-II-4)	-466(11)	-14(19-I-3)
1	368	-0.10(19-II-3)	-0.56(11)	0.04(20-I-3)	-51(20-II-4)	-459(11)	-23(11)
1	369	-0.11(19-II-3)	-0.57(11)	-0.04(20-II-3)	-64(13)	-449(11)	-24(11)
1	370	-0.11(19-II-3)	-0.58(11)	-0.04(20-II-3)	-79(13)	-443(11)	-16(19-I-3)
1	371	-0.12(19-II-3)	-0.58(11)	-0.05(20-II-3)	-80(13)	-446(11)	-11(19-I-3)
1	372	-0.12(19-II-3)	-0.56(11)	-0.05(19-I-3)	-76(19-II-3)	-456(11)	15(19-II-3)
1	373	-0.13(19-II-3)	-0.54(11)	-0.05(19-I-3)	-71(19-II-3)	-470(11)	-19(19-I-3)

Muro	Pann.	Sxx	Syy	Sxy	Mxx	Myy	Mxy
1	374	-0.14(19-II-3)	-0.53(11)	-0.05(19-I-3)	-71(12)	-479(11)	-35(19-I-3)
1	375	-0.15(13)	-0.53(11)	-0.05(19-I-3)	-81(19-II-3)	-477(11)	-60(11)
1	376	-0.15(13)	-0.54(11)	0.06(13)	-102(19-II-3)	-463(11)	-87(11)
1	377	-0.15(13)	-0.57(11)	0.08(13)	-127(19-II-3)	-442(11)	-99(11)
1	378	-0.15(13)	-0.59(11)	0.09(13)	-155(13)	-422(11)	-97(11)
1	379	-0.15(13)	-0.62(11)	0.11(13)	-164(13)	-404(11)	-85(11)
1	380	-0.14(13)	-0.65(11)	0.15(11)	-144(13)	-392(11)	-71(15)
1	381	-0.12(13)	-0.70(13)	0.22(11)	-90(13)	-384(13)	-60(19-I-3)
1	382	-0.08(11)	-0.57(11)	0.05(20-I-2)	-57(11)	-591(11)	-9(20-I-4)
1	383	-0.07(11)	-0.57(11)	0.06(20-II-4)	-67(11)	-586(11)	-13(20-I-4)
1	384	-0.07(11)	-0.58(11)	0.06(20-II-4)	-79(11)	-579(11)	-12(20-I-4)
1	385	-0.07(11)	-0.58(11)	0.06(20-II-4)	-88(11)	-574(11)	-8(20-I-4)
1	386	-0.07(11)	-0.58(11)	-0.06(20-I-4)	-88(11)	-574(11)	8(20-I-2)
1	387	-0.07(11)	-0.58(11)	-0.06(20-I-4)	-79(11)	-579(11)	12(11)
1	388	-0.07(11)	-0.57(11)	-0.06(20-I-4)	-66(11)	-587(11)	12(11)
1	389	-0.08(11)	-0.57(11)	-0.05(20-I-4)	-57(11)	-592(11)	8(20-I-2)
1	390	-0.08(11)	-0.57(11)	0.05(20-II-4)	-58(11)	-592(11)	-9(20-I-4)
1	391	-0.08(11)	-0.57(11)	0.05(20-II-4)	-67(11)	-587(11)	-12(20-I-4)
1	392	-0.07(11)	-0.58(11)	0.05(20-II-4)	-80(11)	-579(11)	-11(20-I-4)
1	393	-0.07(11)	-0.58(11)	0.05(20-II-4)	-88(11)	-574(11)	-6(20-I-4)
1	394	-0.07(11)	-0.58(11)	-0.05(20-I-4)	-88(11)	-575(11)	8(20-I-2)
1	395	-0.07(11)	-0.58(11)	-0.05(20-I-4)	-79(11)	-580(11)	14(11)
1	396	-0.08(11)	-0.57(11)	-0.05(20-I-4)	-66(11)	-587(11)	14(11)
1	397	-0.08(11)	-0.56(11)	-0.04(20-II-2)	-57(11)	-592(11)	8(20-I-2)
1	398	-0.08(11)	-0.56(11)	0.04(20-I-2)	-58(11)	-592(11)	-7(20-II-2)
1	399	-0.08(13)	-0.57(11)	0.04(20-I-2)	-67(11)	-586(11)	-10(20-I-4)
1	400	-0.08(13)	-0.57(11)	0.04(20-I-2)	-80(11)	-579(11)	-9(20-I-4)
1	401	-0.08(13)	-0.58(11)	0.04(20-II-2)	-88(11)	-574(11)	-5(20-II-2)
1	402	-0.08(13)	-0.58(11)	-0.04(20-I-2)	-88(11)	-574(11)	8(11)
1	403	-0.08(13)	-0.57(11)	-0.04(20-I-2)	-79(11)	-579(11)	14(11)
1	404	-0.09(13)	-0.57(11)	-0.04(20-I-2)	-65(11)	-587(11)	14(11)
1	405	-0.10(13)	-0.56(11)	-0.04(20-II-2)	-56(11)	-592(11)	6(20-I-3)
1	406	-0.10(13)	-0.56(11)	-0.04(20-II-2)	-56(11)	-592(11)	-9(19-I-3)
1	407	-0.10(19-II-3)	-0.56(11)	0.04(20-I-2)	-64(11)	-586(11)	-13(11)
1	408	-0.11(19-II-3)	-0.57(11)	-0.04(20-II-3)	-76(11)	-580(11)	-15(11)
1	409	-0.11(19-II-3)	-0.57(11)	-0.04(20-II-3)	-84(11)	-575(11)	-12(19-I-3)
1	410	-0.12(19-II-3)	-0.57(11)	-0.04(19-I-3)	-84(13)	-575(11)	-11(19-I-3)
1	411	-0.13(19-II-3)	-0.56(11)	-0.05(19-I-3)	-81(13)	-580(11)	-13(19-I-3)
1	412	-0.13(19-II-3)	-0.55(11)	-0.05(19-I-3)	-79(19-II-3)	-585(11)	-18(19-I-3)
1	413	-0.14(13)	-0.55(11)	-0.05(19-I-3)	-84(19-II-3)	-586(11)	-29(11)
1	414	-0.15(13)	-0.55(11)	0.05(13)	-94(19-II-3)	-579(11)	-49(11)
1	415	-0.16(13)	-0.56(11)	0.06(13)	-111(19-II-3)	-562(11)	-66(11)
1	416	-0.16(13)	-0.58(11)	0.08(13)	-135(13)	-540(11)	-75(11)
1	417	-0.16(13)	-0.61(11)	0.09(13)	-155(13)	-515(11)	-75(11)
1	418	-0.16(13)	-0.64(11)	0.11(11)	-157(13)	-492(11)	-69(11)
1	419	-0.14(13)	-0.69(11)	0.14(11)	-136(13)	-472(11)	-61(15)
1	420	-0.12(13)	-0.77(11)	0.19(11)	-85(13)	-454(11)	-53(15)
1	421	-0.07(11)	-0.58(11)	0.05(20-II-4)	-76(11)	-680(11)	-8(20-I-4)
1	422	-0.07(11)	-0.58(11)	0.06(20-II-4)	-81(11)	-676(11)	-9(20-I-4)
1	423	-0.07(11)	-0.57(11)	0.06(20-II-4)	-87(11)	-672(11)	-9(20-I-4)
1	424	-0.07(11)	-0.57(11)	0.06(20-II-4)	-92(11)	-668(11)	-7(20-I-4)
1	425	-0.07(11)	-0.57(11)	-0.06(20-I-4)	-92(11)	-668(11)	7(20-I-2)
1	426	-0.07(11)	-0.57(11)	-0.06(20-I-4)	-87(11)	-671(11)	8(20-I-2)
1	427	-0.07(11)	-0.58(11)	-0.06(20-I-4)	-81(11)	-676(11)	8(20-I-2)
1	428	-0.07(11)	-0.58(11)	-0.05(20-I-4)	-76(11)	-679(11)	7(20-II-4)
1	429	-0.07(11)	-0.58(11)	0.05(20-II-4)	-76(11)	-679(11)	-7(20-I-4)
1	430	-0.07(11)	-0.58(11)	0.05(20-II-4)	-81(11)	-675(11)	-9(20-I-4)

Muro	Pann.	Sxx	Syy	Sxy	Mxx	Myy	Mxy
1	431	-0.07(11)	-0.57(11)	0.05(20-II-4)	-87(11)	-670(11)	-8(20-I-4)
1	432	-0.08(11)	-0.57(11)	0.05(20-II-4)	-92(11)	-667(11)	-6(20-I-4)
1	433	-0.08(11)	-0.57(11)	-0.05(20-I-4)	-92(11)	-667(11)	6(20-I-2)
1	434	-0.07(11)	-0.57(11)	-0.05(20-I-4)	-87(11)	-670(11)	8(20-I-2)
1	435	-0.07(11)	-0.58(11)	-0.05(20-I-4)	-80(11)	-674(11)	8(20-I-2)
1	436	-0.07(13)	-0.58(11)	-0.04(20-II-2)	-75(11)	-677(11)	7(20-I-2)
1	437	-0.07(13)	-0.58(11)	0.04(20-I-2)	-76(11)	-676(11)	-5(20-II-2)
1	438	-0.08(13)	-0.57(11)	0.04(20-I-2)	-80(11)	-672(11)	-6(20-I-4)
1	439	-0.08(13)	-0.57(11)	0.04(20-I-2)	-87(11)	-667(11)	-6(20-II-2)
1	440	-0.08(13)	-0.57(11)	0.04(20-II-2)	-92(11)	-663(11)	-4(20-II-2)
1	441	-0.09(13)	-0.57(11)	-0.04(20-I-2)	-92(11)	-663(11)	6(20-I-2)
1	442	-0.09(13)	-0.57(11)	-0.04(20-I-2)	-87(11)	-665(11)	8(11)
1	443	-0.09(13)	-0.57(11)	-0.04(20-I-2)	-80(11)	-669(11)	8(11)
1	444	-0.09(13)	-0.57(11)	-0.04(20-II-2)	-75(11)	-672(11)	5(20-I-2)
1	445	-0.10(13)	-0.57(11)	0.04(20-I-2)	-75(11)	-671(11)	-6(20-I-2)
1	446	-0.10(19-II-3)	-0.57(11)	0.04(20-I-2)	-79(11)	-667(11)	-8(20-II-4)
1	447	-0.11(13)	-0.56(11)	0.04(20-I-3)	-86(11)	-661(11)	-9(19-I-3)
1	448	-0.12(13)	-0.56(11)	-0.04(20-II-3)	-91(11)	-657(11)	-10(19-I-3)
1	449	-0.12(13)	-0.56(11)	-0.04(19-I-3)	-92(11)	-655(11)	-10(19-I-3)
1	450	-0.13(13)	-0.56(11)	-0.04(19-I-3)	-89(11)	-656(11)	-12(19-I-3)
1	451	-0.13(13)	-0.56(11)	-0.04(19-I-3)	-89(13)	-656(11)	-15(19-I-3)
1	452	-0.14(13)	-0.57(11)	-0.04(19-I-3)	-94(13)	-652(11)	-24(11)
1	453	-0.15(13)	-0.57(11)	0.06(13)	-105(13)	-641(11)	-35(11)
1	454	-0.16(13)	-0.58(11)	0.07(13)	-122(13)	-623(11)	-45(11)
1	455	-0.17(13)	-0.59(11)	0.08(13)	-141(13)	-600(11)	-50(11)
1	456	-0.17(13)	-0.62(11)	0.09(11)	-154(13)	-574(11)	-51(15)
1	457	-0.16(11)	-0.66(11)	0.10(11)	-153(13)	-547(11)	-49(15)
1	458	-0.15(11)	-0.73(11)	0.12(11)	-131(13)	-523(11)	48(12)
1	459	-0.12(11)	-0.82(11)	0.15(11)	-83(13)	-500(11)	51(12)
1	460	-0.06(11)	-0.59(11)	0.05(20-I-2)	-84(11)	-721(11)	9(20-II-4)
1	461	-0.07(11)	-0.58(11)	0.06(20-II-4)	-87(11)	-718(11)	10(20-II-4)
1	462	-0.08(11)	-0.57(11)	0.06(20-II-4)	-91(11)	-714(11)	10(20-II-4)
1	463	-0.08(11)	-0.56(11)	0.06(20-II-4)	-94(11)	-710(11)	9(20-II-4)
1	464	-0.08(11)	-0.56(11)	-0.06(20-I-4)	-94(11)	-710(11)	-8(20-I-4)
1	465	-0.08(11)	-0.57(11)	-0.06(20-I-4)	-91(11)	-713(11)	-9(20-II-2)
1	466	-0.07(11)	-0.58(11)	-0.06(20-I-4)	-87(11)	-717(11)	-9(20-I-4)
1	467	-0.06(11)	-0.59(11)	-0.05(20-I-4)	-84(11)	-720(11)	-8(20-I-4)
1	468	-0.06(11)	-0.59(11)	0.05(20-II-4)	-84(11)	-720(11)	9(20-II-4)
1	469	-0.07(11)	-0.58(11)	0.05(20-II-4)	-87(11)	-717(11)	10(20-II-4)
1	470	-0.08(11)	-0.57(11)	0.05(20-II-4)	-91(11)	-712(11)	10(20-II-4)
1	471	-0.08(11)	-0.56(11)	0.05(20-II-4)	-94(11)	-709(11)	8(20-II-4)
1	472	-0.08(11)	-0.56(11)	-0.05(20-I-4)	-94(11)	-708(11)	-7(20-II-2)
1	473	-0.08(11)	-0.57(11)	-0.05(20-I-4)	-90(11)	-711(11)	-7(20-II-2)
1	474	-0.07(11)	-0.58(11)	-0.05(20-I-4)	-86(11)	-715(11)	-7(20-II-2)
1	475	-0.06(13)	-0.59(11)	-0.04(20-II-2)	-83(11)	-717(11)	7(20-I-2)
1	476	-0.07(13)	-0.59(11)	0.04(20-I-2)	-83(11)	-716(11)	7(20-I-2)
1	477	-0.07(13)	-0.58(11)	0.05(20-I-2)	-86(11)	-712(11)	8(20-II-4)
1	478	-0.08(13)	-0.57(11)	0.05(20-I-2)	-91(11)	-707(11)	7(20-I-2)
1	479	-0.09(13)	-0.56(11)	0.04(20-II-2)	-94(11)	-704(11)	7(20-I-2)
1	480	-0.09(13)	-0.56(11)	-0.04(20-I-2)	-94(11)	-703(11)	6(20-I-2)
1	481	-0.09(13)	-0.57(11)	-0.04(20-I-2)	-91(11)	-705(11)	-7(20-II-2)
1	482	-0.09(13)	-0.58(11)	-0.04(20-I-2)	-87(11)	-708(11)	-7(20-II-2)
1	483	-0.09(19-II-3)	-0.58(11)	-0.04(20-II-2)	-84(11)	-709(11)	-6(20-II-2)
1	484	-0.09(19-II-3)	-0.58(11)	0.04(20-I-2)	-84(11)	-708(11)	-6(20-II-2)
1	485	-0.10(13)	-0.57(11)	0.04(20-I-2)	-87(11)	-703(11)	-5(20-I-2)
1	486	-0.12(13)	-0.56(11)	0.04(20-I-3)	-91(11)	-697(11)	-6(20-I-2)
1	487	-0.13(13)	-0.55(11)	0.04(20-I-3)	-95(11)	-692(11)	-8(19-I-3)

Muro	Pann.	Sxx	Syy	Sxy	Mxx	Myy	Mxy
1	488	-0.13(13)	-0.55(11)	-0.04(19-I-3)	-97(11)	-689(11)	-10(19-I-3)
1	489	-0.13(13)	-0.56(11)	-0.04(19-I-3)	-97(11)	-687(11)	-11(19-I-3)
1	490	-0.13(13)	-0.57(11)	-0.04(19-I-3)	-98(11)	-685(11)	-12(20-I-4)
1	491	-0.14(13)	-0.59(11)	0.05(13)	-103(11)	-679(11)	-16(15)
1	492	-0.15(13)	-0.59(11)	0.07(13)	-113(11)	-667(11)	-20(15)
1	493	-0.16(13)	-0.59(11)	0.08(11)	-127(11)	-648(11)	-24(15)
1	494	-0.18(11)	-0.60(11)	0.09(11)	-143(11)	-624(11)	30(12)
1	495	-0.18(11)	-0.62(11)	0.09(11)	-153(11)	-597(11)	37(12)
1	496	-0.18(11)	-0.67(11)	0.09(11)	-150(11)	-571(11)	42(12)
1	497	-0.17(11)	-0.74(11)	0.10(11)	-128(13)	-545(11)	47(12)
1	498	-0.13(11)	-0.85(11)	0.11(11)	-83(13)	-522(11)	48(12)
1	499	-0.05(20-II-2)	-0.61(11)	0.06(20-I-2)	-82(11)	-716(11)	14(20-II-4)
1	500	-0.06(11)	-0.59(11)	0.07(20-I-2)	-85(11)	-711(11)	18(20-II-4)
1	501	-0.08(11)	-0.56(11)	0.06(20-II-4)	-91(11)	-704(11)	17(20-II-4)
1	502	-0.10(11)	-0.55(11)	0.06(20-II-4)	-95(11)	-698(11)	14(20-II-4)
1	503	-0.10(11)	-0.55(11)	-0.06(20-I-4)	-95(11)	-699(11)	-13(20-I-4)
1	504	-0.08(11)	-0.56(11)	-0.07(20-I-4)	-90(11)	-704(11)	-16(20-I-4)
1	505	-0.06(11)	-0.59(11)	-0.07(20-I-4)	-85(11)	-711(11)	-16(20-I-4)
1	506	-0.05(20-II-2)	-0.62(11)	-0.06(20-I-4)	-82(11)	-716(11)	-13(20-I-4)
1	507	-0.05(20-II-2)	-0.61(11)	0.05(20-II-4)	-82(11)	-716(11)	14(20-II-4)
1	508	-0.06(11)	-0.59(11)	0.06(20-II-4)	-85(11)	-710(11)	17(20-II-4)
1	509	-0.08(11)	-0.56(11)	0.06(20-II-4)	-90(11)	-703(11)	17(20-II-4)
1	510	-0.10(11)	-0.55(11)	0.05(20-II-4)	-94(11)	-698(11)	12(20-II-4)
1	511	-0.10(11)	-0.55(11)	-0.05(20-I-4)	-93(11)	-698(11)	-11(20-II-2)
1	512	-0.08(11)	-0.56(11)	-0.06(20-I-4)	-89(11)	-703(11)	-14(20-II-2)
1	513	-0.06(13)	-0.59(11)	-0.06(20-I-4)	-84(11)	-709(11)	-14(20-II-2)
1	514	-0.05(20-I-4)	-0.61(11)	-0.04(20-I-4)	-81(11)	-713(11)	-10(20-II-2)
1	515	-0.05(20-I-4)	-0.61(11)	0.05(20-I-2)	-81(11)	-712(11)	12(20-I-2)
1	516	-0.07(13)	-0.58(11)	0.06(20-I-2)	-84(11)	-707(11)	14(20-II-4)
1	517	-0.09(11)	-0.56(11)	0.05(20-I-2)	-90(11)	-699(11)	13(20-II-2)
1	518	-0.10(11)	-0.54(11)	0.05(20-II-2)	-94(11)	-693(11)	11(20-II-2)
1	519	-0.10(11)	-0.54(11)	-0.04(20-I-2)	-94(11)	-692(11)	-10(20-II-2)
1	520	-0.09(13)	-0.56(11)	-0.05(20-I-2)	-91(11)	-696(11)	-13(20-II-2)
1	521	-0.08(13)	-0.58(11)	-0.05(20-I-2)	-86(11)	-702(11)	-13(20-II-2)
1	522	-0.08(19-II-3)	-0.61(11)	-0.04(20-II-2)	-83(11)	-705(11)	-10(20-II-2)
1	523	-0.08(19-II-3)	-0.60(11)	0.04(20-I-2)	-83(11)	-702(11)	10(20-I-2)
1	524	-0.10(13)	-0.58(11)	0.06(11)	-87(11)	-695(11)	11(20-I-2)
1	525	-0.12(13)	-0.55(11)	0.05(13)	-92(11)	-686(11)	10(20-I-2)
1	526	-0.14(13)	-0.54(11)	0.04(19-II-3)	-97(11)	-678(11)	-7(20-II-3)
1	527	-0.14(13)	-0.54(11)	-0.04(19-I-3)	-99(11)	-674(11)	-11(20-II-3)
1	528	-0.14(13)	-0.56(11)	-0.05(19-I-3)	-98(11)	-674(11)	-14(20-II-3)
1	529	-0.13(13)	-0.59(11)	-0.04(19-I-3)	-98(11)	-674(11)	-13(20-II-3)
1	530	-0.13(13)	-0.62(11)	0.05(13)	-102(11)	-669(11)	-10(20-I-4)
1	531	-0.14(13)	-0.62(11)	0.08(11)	-112(11)	-657(11)	15(20-II-4)
1	532	-0.16(11)	-0.61(11)	0.10(11)	-126(11)	-636(11)	23(16)
1	533	-0.19(11)	-0.60(11)	0.11(11)	-142(11)	-610(11)	30(16)
1	534	-0.20(11)	-0.62(11)	0.10(11)	-152(11)	-584(11)	35(16)
1	535	-0.20(11)	-0.66(11)	0.08(11)	-150(11)	-559(11)	39(12)
1	536	-0.18(11)	-0.73(11)	0.07(11)	-130(11)	-538(11)	42(12)
1	537	-0.14(11)	-0.85(11)	-0.09(20-II-4)	-85(13)	-519(11)	42(12)
1	538	-0.04(20-II-3)	-0.66(11)	0.06(20-I-2)	-67(11)	-665(11)	21(20-II-4)
1	539	-0.06(11)	-0.59(11)	0.08(20-I-2)	-74(11)	-653(11)	29(20-II-4)
1	540	-0.10(11)	-0.54(11)	0.08(20-I-2)	-85(11)	-637(11)	28(20-II-4)
1	541	-0.12(11)	-0.52(11)	0.06(20-II-4)	-94(11)	-626(11)	21(20-II-4)
1	542	-0.12(11)	-0.52(11)	-0.07(20-I-4)	-94(11)	-627(11)	-21(20-I-4)
1	543	-0.10(11)	-0.54(11)	-0.08(20-I-4)	-85(11)	-639(11)	-27(20-I-4)
1	544	-0.06(11)	-0.60(11)	-0.09(20-I-4)	-74(11)	-656(11)	-27(20-I-4)

Muro	Pann.	Sxx	Syy	Sxy	Mxx	Myy	Mxy
1	545	-0.04(20-II-2)	-0.66(11)	-0.07(20-I-4)	-67(11)	-668(11)	-20(20-I-4)
1	546	-0.04(20-II-2)	-0.66(11)	0.06(20-II-4)	-67(11)	-667(11)	21(20-II-4)
1	547	-0.06(11)	-0.59(11)	0.08(20-I-2)	-74(11)	-655(11)	28(20-II-4)
1	548	-0.10(11)	-0.54(11)	0.07(20-I-2)	-85(11)	-639(11)	27(20-II-4)
1	549	-0.11(11)	-0.52(11)	0.06(20-II-4)	-93(11)	-628(11)	19(20-II-4)
1	550	-0.11(11)	-0.52(11)	-0.06(20-I-4)	-93(11)	-628(11)	-18(20-I-4)
1	551	-0.10(11)	-0.55(11)	-0.08(20-I-4)	-84(11)	-640(11)	-23(20-II-2)
1	552	-0.06(20-I-4)	-0.60(11)	-0.08(20-I-4)	-74(11)	-655(11)	-23(20-II-2)
1	553	-0.05(20-I-4)	-0.66(11)	-0.05(20-I-4)	-67(11)	-666(11)	-15(20-II-2)
1	554	-0.05(20-I-4)	-0.65(11)	0.06(20-I-2)	-67(11)	-665(11)	18(20-I-2)
1	555	-0.06(13)	-0.59(11)	0.07(11)	-74(11)	-653(11)	24(20-II-2)
1	556	-0.10(11)	-0.54(11)	0.07(20-I-2)	-85(11)	-636(11)	23(20-II-2)
1	557	-0.12(11)	-0.52(11)	0.05(20-II-2)	-93(11)	-625(11)	16(20-II-2)
1	558	-0.12(11)	-0.52(11)	-0.05(20-I-2)	-93(11)	-625(11)	-16(20-I-2)
1	559	-0.10(11)	-0.54(11)	-0.06(20-I-2)	-86(11)	-635(11)	-22(20-II-2)
1	560	-0.07(13)	-0.59(11)	-0.06(20-I-2)	-76(11)	-649(11)	-22(20-II-2)
1	561	-0.06(19-II-3)	-0.65(11)	-0.04(19-I-3)	-70(11)	-658(11)	-14(20-II-2)
1	562	-0.07(19-II-3)	-0.64(11)	0.06(11)	-71(11)	-655(11)	16(20-I-2)
1	563	-0.09(13)	-0.58(11)	0.09(11)	-78(11)	-640(11)	21(20-I-2)
1	564	-0.13(13)	-0.53(11)	0.08(11)	-89(11)	-622(11)	19(20-I-2)
1	565	-0.15(11)	-0.51(11)	0.06(13)	-98(11)	-609(11)	12(20-I-3)
1	566	-0.16(11)	-0.52(11)	-0.04(19-I-3)	-99(11)	-606(11)	-16(20-II-3)
1	567	-0.15(13)	-0.55(11)	-0.05(19-I-3)	-93(11)	-611(11)	-22(20-II-3)
1	568	-0.12(13)	-0.60(11)	-0.05(19-I-3)	-87(11)	-620(11)	-19(20-II-3)
1	569	-0.11(19-II-3)	-0.66(11)	0.05(13)	-87(11)	-621(11)	-9(20-II-3)
1	570	-0.12(19-II-3)	-0.66(11)	0.11(11)	-96(11)	-608(11)	20(20-II-4)
1	571	-0.16(11)	-0.62(11)	0.14(11)	-114(11)	-583(11)	32(20-II-4)
1	572	-0.21(11)	-0.59(11)	0.14(11)	-135(11)	-552(11)	35(20-II-4)
1	573	-0.23(11)	-0.59(11)	0.11(11)	-151(11)	-524(11)	34(20-II-4)
1	574	-0.23(11)	-0.63(11)	0.07(11)	-152(11)	-504(11)	31(16)
1	575	-0.21(11)	-0.70(11)	-0.07(20-II-4)	-133(11)	-492(11)	31(16)
1	576	-0.15(11)	-0.82(11)	-0.11(20-II-4)	-90(11)	-486(11)	30(12)
1	577	0.04(11)	-0.74(11)	0.09(20-I-2)	42(16)	-580(11)	32(20-II-4)
1	578	-0.06(11)	-0.59(11)	0.13(11)	-51(11)	-546(11)	47(20-II-4)
1	579	-0.12(11)	-0.51(11)	0.10(20-I-2)	-80(11)	-509(11)	44(20-II-4)
1	580	-0.14(11)	-0.47(11)	0.07(20-II-4)	-99(11)	-488(11)	30(20-II-4)
1	581	-0.14(11)	-0.47(11)	-0.07(20-I-4)	-99(11)	-489(11)	-31(20-I-4)
1	582	-0.12(11)	-0.51(11)	-0.11(20-I-4)	-79(11)	-512(11)	-45(20-I-4)
1	583	-0.06(11)	-0.59(11)	-0.13(20-I-4)	-51(11)	-551(11)	-47(20-I-4)
1	584	0.05(11)	-0.75(11)	-0.09(20-I-4)	41(16)	-585(11)	-30(20-I-4)
1	585	0.04(11)	-0.74(11)	0.08(20-I-2)	40(16)	-584(11)	32(20-II-4)
1	586	-0.07(11)	-0.59(11)	0.13(11)	-51(11)	-550(11)	46(20-II-4)
1	587	-0.12(11)	-0.51(11)	0.09(11)	-79(11)	-512(11)	41(20-II-4)
1	588	-0.14(11)	-0.47(11)	0.06(20-II-4)	-97(11)	-492(11)	27(20-II-4)
1	589	-0.14(11)	-0.47(11)	-0.07(20-I-4)	-96(11)	-493(11)	-28(20-I-4)
1	590	-0.12(11)	-0.51(11)	-0.10(20-I-4)	-77(11)	-515(11)	-40(20-I-4)
1	591	-0.06(11)	-0.60(11)	-0.12(20-I-4)	-50(11)	-553(11)	-40(20-I-4)
1	592	0.04(20-I-4)	-0.74(11)	-0.07(20-I-4)	39(16)	-584(11)	-24(20-II-2)
1	593	0.04(20-I-4)	-0.73(11)	0.09(11)	39(12)	-582(11)	28(20-I-2)
1	594	-0.07(11)	-0.59(11)	0.14(11)	-51(11)	-549(11)	44(11)
1	595	-0.12(11)	-0.51(11)	0.10(11)	-78(11)	-512(11)	41(11)
1	596	-0.14(11)	-0.47(11)	0.06(20-II-2)	-97(11)	-492(11)	25(20-II-2)
1	597	-0.15(11)	-0.48(11)	-0.05(20-I-2)	-97(11)	-493(11)	-23(20-I-2)
1	598	-0.13(11)	-0.52(11)	-0.08(20-I-4)	-79(11)	-514(11)	-36(20-I-2)
1	599	-0.07(19-II-3)	-0.60(11)	-0.09(20-I-4)	-54(11)	-549(11)	-37(20-II-2)
1	600	-0.05(12)	-0.74(11)	-0.06(19-I-3)	-40(11)	-576(11)	-22(20-II-2)
1	601	-0.05(12)	-0.72(11)	0.10(11)	-41(11)	-571(11)	26(20-I-2)

Muro	Pann.	Sxx	Syy	Sxy	Mxx	Myy	Mxy
1	602	-0.10(13)	-0.58(11)	0.15(11)	-56(11)	-537(11)	44(11)
1	603	-0.15(11)	-0.51(11)	0.12(11)	-84(11)	-499(11)	41(11)
1	604	-0.17(11)	-0.48(11)	0.07(13)	-102(11)	-476(11)	22(20-I-3)
1	605	-0.18(11)	-0.48(11)	-0.05(19-I-3)	-102(11)	-473(11)	-24(20-II-3)
1	606	-0.16(11)	-0.53(11)	-0.07(19-I-3)	-86(11)	-489(11)	-35(20-II-3)
1	607	-0.12(19-II-3)	-0.61(11)	-0.08(19-I-3)	-62(11)	-519(11)	-34(20-II-3)
1	608	-0.08(19-II-3)	-0.76(11)	0.05(19-II-3)	-53(11)	-538(11)	-16(20-II-3)
1	609	-0.09(19-II-3)	-0.74(11)	0.16(11)	-62(11)	-524(11)	36(11)
1	610	-0.17(11)	-0.62(11)	0.21(11)	-88(11)	-482(11)	60(11)
1	611	-0.23(11)	-0.56(11)	0.18(11)	-125(11)	-436(11)	61(11)
1	612	-0.26(11)	-0.55(11)	0.13(11)	-151(11)	-404(11)	45(11)
1	613	-0.27(11)	-0.58(11)	0.07(11)	-156(11)	-392(11)	25(19-II-4)
1	614	-0.24(11)	-0.65(11)	-0.08(20-II-4)	-137(11)	-396(11)	15(20-II-4)
1	615	-0.18(11)	-0.76(11)	-0.13(20-II-4)	-95(11)	-414(11)	-23(20-I-4)
1	616	0.12(11)	-0.90(11)	0.21(11)	91(20-II-3)	-496(11)	71(11)
1	617	-0.08(19-I-3)	-0.56(11)	0.22(11)	-34(11)	-372(11)	101(11)
1	618	-0.14(11)	-0.45(11)	0.13(11)	-80(11)	-305(11)	73(11)
1	619	-0.18(11)	-0.41(11)	0.08(20-I-4)	-113(11)	-279(11)	40(20-I-4)
1	620	-0.18(11)	-0.41(11)	-0.08(20-I-4)	-113(11)	-280(11)	-43(20-I-4)
1	621	-0.14(11)	-0.45(11)	-0.13(20-I-4)	-81(11)	-307(11)	-72(11)
1	622	-0.08(19-II-3)	-0.56(11)	-0.22(11)	-35(11)	-378(11)	-101(11)
1	623	0.12(11)	-0.91(11)	-0.20(11)	90(20-II-3)	-503(11)	-67(11)
1	624	0.11(11)	-0.89(11)	0.22(11)	88(20-II-3)	-500(11)	73(11)
1	625	-0.09(19-I-3)	-0.55(11)	0.22(11)	-34(11)	-375(11)	103(11)
1	626	-0.14(11)	-0.45(11)	0.13(11)	-81(11)	-309(11)	74(11)
1	627	-0.18(11)	-0.41(11)	0.07(20-II-4)	-111(11)	-284(11)	35(20-II-4)
1	628	-0.18(11)	-0.41(11)	-0.08(20-I-4)	-110(11)	-285(11)	-39(20-I-4)
1	629	-0.14(11)	-0.45(11)	-0.13(20-I-4)	-78(11)	-312(11)	-68(11)
1	630	-0.08(19-II-3)	-0.57(11)	-0.21(11)	-32(11)	-383(11)	-94(11)
1	631	0.13(11)	-0.90(11)	-0.18(11)	87(20-II-4)	-499(11)	-57(11)
1	632	0.11(11)	-0.87(11)	0.22(11)	84(20-II-4)	-493(11)	73(11)
1	633	-0.08(19-I-3)	-0.56(11)	0.23(11)	31(12)	-377(11)	104(11)
1	634	-0.14(11)	-0.45(11)	0.14(11)	-79(11)	-310(11)	78(11)
1	635	-0.18(11)	-0.41(11)	0.07(20-II-2)	-111(11)	-285(11)	35(20-II-2)
1	636	-0.18(11)	-0.41(11)	-0.06(19-I-3)	-111(11)	-286(11)	-32(20-I-2)
1	637	-0.15(11)	-0.46(11)	-0.10(20-I-4)	-80(11)	-313(11)	-62(11)
1	638	-0.10(19-II-3)	-0.57(11)	-0.19(11)	-37(11)	-384(11)	-88(11)
1	639	0.11(11)	-0.90(11)	-0.15(11)	86(20-II-4)	-493(11)	-49(11)
1	640	0.08(11)	-0.86(11)	0.24(11)	81(20-II-4)	-481(11)	77(11)
1	641	-0.10(11)	-0.56(11)	0.24(11)	-37(11)	-365(11)	106(11)
1	642	-0.16(11)	-0.45(11)	0.16(11)	-85(11)	-298(11)	80(11)
1	643	-0.21(11)	-0.42(11)	0.09(19-II-3)	-116(11)	-269(11)	35(11)
1	644	-0.21(11)	-0.43(11)	-0.08(19-I-3)	-116(11)	-265(11)	-31(20-II-3)
1	645	-0.18(11)	-0.47(11)	-0.10(19-I-3)	-86(11)	-286(11)	-58(11)
1	646	-0.15(19-II-3)	-0.60(11)	-0.14(11)	45(19-I-3)	-351(11)	-81(11)
1	647	0.11(19-I-3)	-0.93(11)	-0.09(19-I-3)	100(20-II-4)	-452(11)	-41(20-II-3)
1	648	0.07(19-I-3)	-0.89(11)	0.31(11)	91(20-II-4)	-431(11)	97(11)
1	649	-0.17(11)	-0.60(11)	0.31(11)	-64(11)	-311(11)	128(11)
1	650	-0.25(11)	-0.51(11)	0.23(11)	-121(11)	-241(11)	107(11)
1	651	-0.31(11)	-0.48(11)	0.15(11)	-161(11)	-209(11)	67(11)
1	652	-0.32(11)	-0.50(11)	0.06(11)	-171(11)	-205(11)	22(11)
1	653	-0.30(11)	-0.55(11)	-0.09(20-II-4)	-151(11)	-227(11)	-31(20-I-4)
1	654	-0.24(11)	-0.66(11)	-0.17(11)	-107(11)	-279(11)	-58(11)
1	655	-0.09(19-II-1)	-0.67(11)	0.08(12)	-63(19-II-1)	661(11)	64(20-II-4)
1	656	-0.04(19-II-1)	-0.60(11)	0.12(12)	124(11)	754(11)	100(11)
1	657	0.07(16)	-0.49(20-II-2)	-0.13(11)	427(11)	828(11)	77(11)
1	658	0.06(20-II-2)	-0.49(20-II-2)	0.11(20-I-2)	414(11)	825(11)	-94(11)

Muro	Pann.	Sxx	Syy	Sxy	Mxx	Myy	Mxy
1	659	-0.06(19-I-3)	-0.61(11)	-0.11(20-II-2)	104(11)	750(11)	-107(11)
1	660	-0.11(13)	-0.68(11)	-0.09(20-II-2)	-67(19-I-3)	659(11)	-68(20-II-2)
1	661	-0.16(11)	-0.70(11)	-0.06(20-II-2)	-127(11)	603(11)	-38(20-II-2)
1	662	-0.15(11)	-0.70(11)	0.06(20-II-4)	-123(11)	605(11)	34(20-II-4)
1	663	-0.10(19-II-1)	-0.67(11)	0.08(20-II-4)	-66(19-II-1)	663(11)	64(20-II-4)
1	664	-0.05(19-II-1)	-0.61(11)	0.11(12)	116(11)	755(11)	103(11)
1	665	0.07(16)	-0.47(20-II-3)	-0.12(11)	425(11)	829(11)	84(11)
1	666	0.06(16)	-0.47(20-II-3)	0.11(15)	420(11)	829(11)	-91(11)
1	667	-0.05(19-I-3)	-0.61(11)	-0.11(12)	108(11)	755(11)	-106(11)
1	668	-0.11(13)	-0.68(11)	-0.09(20-II-2)	-66(19-I-3)	663(11)	-70(20-II-2)
1	669	-0.16(11)	-0.70(11)	-0.07(20-II-2)	-125(11)	607(11)	-41(20-II-2)
1	670	-0.16(11)	-0.70(11)	0.06(20-I-2)	-124(11)	608(11)	38(20-I-2)
1	671	-0.10(19-II-3)	-0.68(11)	0.08(20-II-4)	-66(19-II-3)	664(11)	67(20-II-4)
1	672	-0.05(19-II-3)	-0.61(11)	0.10(12)	117(11)	752(11)	105(11)
1	673	0.06(16)	-0.47(20-II-3)	-0.11(11)	421(11)	828(11)	85(11)
1	674	-0.07(20-II-2)	-0.64(11)	-0.07(11)	-56(20-II-3)	346(11)	75(11)
1	675	-0.05(11)	-0.55(11)	-0.10(11)	98(11)	348(11)	102(11)
1	676	-0.10(11)	-0.45(20-II-2)	-0.06(11)	248(11)	336(11)	48(11)
1	677	-0.11(11)	-0.45(20-II-2)	0.07(20-I-2)	241(11)	337(11)	-62(11)
1	678	-0.06(13)	-0.56(11)	0.10(20-I-2)	86(11)	348(11)	-110(11)
1	679	-0.07(13)	-0.64(11)	0.08(20-I-2)	-58(19-I-3)	345(11)	-78(11)
1	680	-0.08(13)	-0.68(11)	0.05(20-I-2)	-119(11)	332(11)	-32(20-II-2)
1	681	-0.08(20-II-3)	-0.68(11)	-0.05(20-I-4)	-116(11)	333(11)	33(20-I-2)
1	682	-0.07(20-II-2)	-0.64(11)	-0.07(20-I-4)	-58(19-II-1)	346(11)	76(11)
1	683	-0.06(11)	-0.55(11)	-0.10(11)	94(11)	350(11)	105(11)
1	684	-0.11(11)	-0.44(20-II-3)	-0.06(20-I-4)	246(11)	338(11)	53(11)
1	685	-0.11(11)	-0.44(20-II-3)	0.07(20-I-2)	244(11)	339(11)	-58(11)
1	686	-0.06(11)	-0.56(11)	0.10(20-I-2)	89(11)	351(11)	-108(11)
1	687	-0.07(13)	-0.64(11)	0.08(20-I-2)	-58(20-II-3)	348(11)	-77(11)
1	688	-0.08(20-II-3)	-0.68(11)	0.06(20-I-2)	-118(11)	335(11)	-35(20-II-2)
1	689	-0.08(20-II-3)	-0.68(11)	-0.06(20-II-2)	-117(11)	335(11)	35(20-I-2)
1	690	-0.07(20-II-3)	-0.64(11)	-0.07(20-I-4)	-58(20-II-3)	346(11)	77(11)
1	691	-0.06(11)	-0.56(11)	-0.09(11)	93(11)	347(11)	106(11)
1	692	-0.10(11)	-0.44(20-II-1)	-0.07(20-I-4)	244(11)	339(11)	54(11)
1	693	-0.07(13)	-0.61(11)	-0.06(11)	-55(20-II-3)	-325(16)	62(11)
1	694	-0.08(11)	-0.55(11)	-0.07(11)	45(11)	-336(16)	69(11)
1	695	-0.11(11)	-0.48(11)	-0.05(20-I-4)	117(11)	-345(16)	29(20-I-2)
1	696	-0.11(11)	-0.48(11)	0.05(20-I-2)	114(11)	-344(16)	-38(11)
1	697	-0.08(11)	-0.55(11)	0.07(20-I-2)	38(15)	-336(16)	-75(11)
1	698	-0.06(13)	-0.61(11)	0.07(20-I-2)	-56(20-II-3)	-327(16)	-65(11)
1	699	-0.06(16)	-0.64(11)	0.06(20-I-2)	-101(11)	-321(16)	-24(20-I-4)
1	700	-0.06(16)	-0.64(11)	-0.05(20-I-4)	-100(11)	-322(16)	26(20-I-2)
1	701	-0.06(13)	-0.61(11)	-0.07(20-I-4)	-56(20-II-3)	-329(16)	63(11)
1	702	-0.08(11)	-0.55(11)	-0.07(20-I-4)	43(11)	-340(16)	71(11)
1	703	-0.11(11)	-0.48(11)	-0.05(20-I-4)	116(11)	-348(16)	33(20-I-2)
1	704	-0.11(11)	-0.49(11)	0.06(20-I-2)	115(11)	-348(16)	-35(11)
1	705	-0.08(11)	-0.55(11)	0.08(20-I-2)	40(11)	-340(16)	-73(11)
1	706	-0.06(13)	-0.61(11)	0.08(20-I-2)	-57(20-II-3)	-330(16)	-64(11)
1	707	-0.06(20-II-3)	-0.64(11)	0.06(20-I-2)	-100(11)	-323(16)	-26(20-I-4)
1	708	-0.06(20-II-3)	-0.64(11)	-0.06(20-II-2)	-99(11)	-323(16)	27(20-I-2)
1	709	-0.06(13)	-0.61(11)	-0.07(20-I-4)	-57(20-II-3)	-330(16)	63(11)
1	710	-0.08(11)	-0.55(11)	-0.07(20-I-4)	41(11)	-341(16)	72(11)
1	711	-0.11(11)	-0.49(11)	-0.06(20-I-4)	116(11)	-349(16)	32(11)
1	712	-0.07(13)	-0.59(11)	-0.05(20-I-4)	-57(20-II-3)	-383(20-II-2)	39(11)
1	713	-0.08(11)	-0.55(11)	-0.05(20-I-4)	-39(20-II-2)	-391(20-II-2)	40(11)
1	714	-0.10(11)	-0.52(11)	-0.04(20-I-4)	-33(16)	-397(20-II-2)	18(20-I-2)
1	715	-0.10(11)	-0.53(11)	0.04(20-I-2)	-35(16)	-396(20-II-2)	-22(11)

Muro	Pann.	Sxx	Syy	Sxy	Mxx	Myy	Mxy
1	716	-0.08(11)	-0.56(11)	0.06(20-I-2)	-41(16)	-388(20-II-2)	-45(11)
1	717	-0.07(13)	-0.59(11)	0.06(20-I-2)	-58(11)	-378(20-II-3)	-42(11)
1	718	-0.06(13)	-0.61(11)	0.05(20-I-2)	-89(11)	-373(20-II-3)	-17(11)
1	719	-0.06(13)	-0.61(11)	-0.05(20-II-2)	-88(11)	-374(20-II-3)	17(20-I-2)
1	720	-0.06(13)	-0.59(11)	-0.06(20-I-4)	-57(20-II-3)	-380(20-II-3)	40(11)
1	721	-0.08(11)	-0.56(11)	-0.06(20-I-4)	-40(16)	-390(20-II-3)	42(11)
1	722	-0.10(11)	-0.53(11)	-0.05(20-II-2)	-35(16)	-398(20-II-3)	20(20-I-2)
1	723	-0.10(11)	-0.53(11)	0.06(20-I-2)	-36(16)	-398(20-II-3)	-20(11)
1	724	-0.08(11)	-0.56(11)	0.07(20-I-2)	-42(16)	-391(20-II-3)	-44(11)
1	725	-0.06(11)	-0.59(11)	0.07(20-I-2)	-58(20-II-3)	-382(20-II-3)	-41(11)
1	726	-0.06(13)	-0.61(11)	0.06(20-I-2)	-88(11)	-376(20-II-3)	-17(20-I-4)
1	727	-0.06(13)	-0.61(11)	-0.06(20-II-2)	-88(11)	-377(20-II-3)	18(20-I-2)
1	728	-0.06(11)	-0.59(11)	-0.06(20-I-4)	-58(20-II-3)	-383(20-II-3)	41(11)
1	729	-0.08(11)	-0.56(11)	-0.06(20-I-4)	-41(16)	-393(20-II-3)	42(11)
1	730	-0.10(11)	-0.53(11)	-0.06(20-I-4)	-36(16)	-399(20-II-3)	20(20-I-2)
1	731	-0.08(13)	-0.58(11)	-0.05(20-I-4)	-67(11)	-433(11)	21(11)
1	732	-0.08(13)	-0.56(11)	-0.05(20-I-4)	-48(20-II-2)	-446(11)	21(11)
1	733	-0.09(11)	-0.55(11)	-0.04(20-I-4)	-42(20-II-2)	-455(11)	10(20-I-2)
1	734	-0.09(11)	-0.55(11)	0.04(20-II-4)	-42(20-II-2)	-454(11)	-13(11)
1	735	-0.08(11)	-0.57(11)	0.05(20-I-2)	-48(20-II-2)	-445(11)	-26(11)
1	736	-0.07(13)	-0.58(11)	0.05(20-I-2)	-69(11)	-433(11)	-25(11)
1	737	-0.06(13)	-0.59(11)	0.05(20-I-2)	-86(11)	-425(11)	-11(20-I-4)
1	738	-0.06(13)	-0.59(11)	-0.05(20-II-2)	-86(11)	-425(11)	10(20-I-2)
1	739	-0.07(11)	-0.58(11)	-0.05(20-I-4)	-68(11)	-433(11)	22(11)
1	740	-0.08(11)	-0.57(11)	-0.05(20-II-2)	-48(20-II-3)	-446(11)	22(11)
1	741	-0.09(11)	-0.55(11)	-0.05(20-II-2)	-41(20-II-3)	-454(11)	13(20-I-2)
1	742	-0.09(11)	-0.55(11)	0.05(20-I-2)	-41(20-II-3)	-454(11)	-12(20-I-4)
1	743	-0.08(11)	-0.57(11)	0.06(20-I-2)	-48(20-II-3)	-445(11)	-24(11)
1	744	-0.07(11)	-0.58(11)	0.06(20-I-2)	-68(11)	-433(11)	-23(11)
1	745	-0.06(11)	-0.60(11)	0.06(20-I-2)	-86(11)	-424(11)	-11(20-I-4)
1	746	-0.06(11)	-0.60(11)	-0.06(20-II-2)	-86(11)	-424(11)	11(20-I-2)
1	747	-0.07(11)	-0.58(11)	-0.06(20-II-2)	-68(11)	-433(11)	23(11)
1	748	-0.08(11)	-0.57(11)	-0.06(20-I-4)	-48(20-II-3)	-446(11)	23(11)
1	749	-0.09(11)	-0.55(11)	-0.05(20-I-4)	-41(20-II-3)	-454(11)	13(20-I-2)
1	750	-0.08(13)	-0.57(11)	-0.04(20-I-4)	-79(11)	-577(11)	10(20-I-2)
1	751	-0.08(13)	-0.57(11)	-0.04(20-I-4)	-66(11)	-585(11)	10(20-I-2)
1	752	-0.08(11)	-0.56(11)	-0.04(20-I-4)	-57(11)	-591(11)	7(20-II-4)
1	753	-0.08(11)	-0.56(11)	0.04(20-II-4)	-57(11)	-591(11)	-8(20-I-4)
1	754	-0.08(11)	-0.57(11)	0.05(20-I-2)	-67(11)	-585(11)	-14(11)
1	755	-0.07(11)	-0.58(11)	0.05(20-I-2)	-80(11)	-578(11)	-14(11)
1	756	-0.07(11)	-0.58(11)	0.05(20-I-2)	-88(11)	-573(11)	-7(20-I-4)
1	757	-0.07(11)	-0.58(11)	-0.05(20-II-2)	-88(11)	-574(11)	7(20-I-2)
1	758	-0.07(11)	-0.58(11)	-0.05(20-II-2)	-79(11)	-579(11)	12(20-I-2)
1	759	-0.08(11)	-0.57(11)	-0.05(20-II-2)	-66(11)	-586(11)	12(20-I-2)
1	760	-0.08(11)	-0.57(11)	-0.05(20-II-2)	-57(11)	-591(11)	9(20-I-2)
1	761	-0.08(11)	-0.57(11)	0.05(20-I-2)	-57(11)	-591(11)	-8(20-I-4)
1	762	-0.07(11)	-0.57(11)	0.06(20-I-2)	-67(11)	-586(11)	-13(11)
1	763	-0.07(11)	-0.58(11)	0.06(20-I-2)	-79(11)	-579(11)	-12(11)
1	764	-0.07(11)	-0.58(11)	0.06(20-I-2)	-88(11)	-574(11)	-8(20-I-4)
1	765	-0.07(11)	-0.58(11)	-0.06(20-II-2)	-88(11)	-574(11)	8(20-I-2)
1	766	-0.07(11)	-0.58(11)	-0.06(20-II-2)	-79(11)	-579(11)	12(20-I-2)
1	767	-0.07(11)	-0.57(11)	-0.06(20-II-2)	-66(11)	-586(11)	13(20-I-2)
1	768	-0.08(11)	-0.57(11)	-0.05(20-I-4)	-57(11)	-591(11)	9(20-I-2)
1	769	-0.08(13)	-0.57(11)	-0.04(20-I-4)	-87(11)	-668(11)	6(20-II-4)
1	770	-0.08(13)	-0.57(11)	-0.04(20-I-4)	-80(11)	-674(11)	6(20-I-2)
1	771	-0.07(13)	-0.58(11)	-0.04(20-I-4)	-76(11)	-677(11)	5(20-II-4)
1	772	-0.07(13)	-0.58(11)	0.04(20-II-4)	-76(11)	-677(11)	-7(20-I-4)

Muro	Pann.	Sxx	Syy	Sxy	Mxx	Myy	Mxy
1	773	-0.07(11)	-0.58(11)	0.05(20-I-2)	-81(11)	-674(11)	-8(20-I-4)
1	774	-0.07(11)	-0.57(11)	0.05(20-I-2)	-87(11)	-670(11)	-8(20-I-4)
1	775	-0.08(11)	-0.57(11)	0.05(20-I-2)	-92(11)	-667(11)	-6(20-I-4)
1	776	-0.08(11)	-0.57(11)	-0.05(20-II-2)	-92(11)	-668(11)	6(20-I-2)
1	777	-0.07(11)	-0.57(11)	-0.05(20-II-2)	-87(11)	-671(11)	8(20-I-2)
1	778	-0.07(11)	-0.58(11)	-0.05(20-II-2)	-81(11)	-676(11)	9(20-I-2)
1	779	-0.07(11)	-0.58(11)	-0.05(20-II-2)	-76(11)	-679(11)	7(20-I-2)
1	780	-0.07(11)	-0.58(11)	0.05(20-I-2)	-76(11)	-679(11)	-7(20-II-2)
1	781	-0.07(11)	-0.58(11)	0.06(20-I-2)	-81(11)	-676(11)	-8(20-I-4)
1	782	-0.07(11)	-0.57(11)	0.06(20-I-2)	-88(11)	-672(11)	-8(20-I-4)
1	783	-0.07(11)	-0.57(11)	0.06(20-I-2)	-92(11)	-668(11)	-7(20-I-4)
1	784	-0.07(11)	-0.57(11)	-0.06(20-II-2)	-92(11)	-668(11)	7(20-I-2)
1	785	-0.07(11)	-0.57(11)	-0.06(20-II-2)	-87(11)	-672(11)	9(20-I-2)
1	786	-0.07(11)	-0.58(11)	-0.06(20-II-2)	-81(11)	-676(11)	9(20-I-2)
1	787	-0.07(11)	-0.58(11)	-0.05(20-II-2)	-76(11)	-680(11)	8(20-I-2)
1	788	-0.08(13)	-0.57(11)	-0.05(20-I-4)	-90(11)	-708(11)	-8(20-I-4)
1	789	-0.07(13)	-0.58(11)	-0.05(20-I-4)	-86(11)	-714(11)	-8(20-II-2)
1	790	-0.07(13)	-0.59(11)	-0.04(20-I-4)	-83(11)	-717(11)	-8(20-I-4)
1	791	-0.06(13)	-0.59(11)	0.04(20-II-4)	-83(11)	-718(11)	-7(20-I-4)
1	792	-0.07(11)	-0.58(11)	0.05(20-I-2)	-87(11)	-715(11)	8(20-II-4)
1	793	-0.08(11)	-0.57(11)	0.05(20-I-2)	-91(11)	-711(11)	8(20-II-4)
1	794	-0.08(11)	-0.56(11)	0.05(20-I-2)	-94(11)	-709(11)	7(20-II-4)
1	795	-0.08(11)	-0.56(11)	-0.05(20-II-2)	-94(11)	-709(11)	-8(20-II-2)
1	796	-0.08(11)	-0.57(11)	-0.05(20-II-2)	-91(11)	-713(11)	-10(20-II-2)
1	797	-0.07(11)	-0.58(11)	-0.05(20-II-2)	-87(11)	-717(11)	-10(20-II-2)
1	798	-0.06(11)	-0.59(11)	-0.05(20-II-2)	-84(11)	-720(11)	-9(20-II-2)
1	799	-0.06(11)	-0.59(11)	0.05(20-I-2)	-84(11)	-720(11)	9(20-I-2)
1	800	-0.07(11)	-0.58(11)	0.06(20-I-2)	-87(11)	-718(11)	9(20-I-2)
1	801	-0.08(11)	-0.57(11)	0.06(20-I-2)	-91(11)	-713(11)	9(20-II-4)
1	802	-0.08(11)	-0.56(11)	0.06(20-I-2)	-94(11)	-710(11)	8(20-I-2)
1	803	-0.08(11)	-0.56(11)	-0.06(20-II-2)	-94(11)	-711(11)	-9(20-II-2)
1	804	-0.08(11)	-0.57(11)	-0.06(20-II-2)	-91(11)	-714(11)	-10(20-II-2)
1	805	-0.07(11)	-0.58(11)	-0.06(20-II-2)	-87(11)	-718(11)	-10(20-II-2)
1	806	-0.06(11)	-0.59(11)	-0.05(20-I-4)	-84(11)	-721(11)	-9(20-II-2)
1	807	-0.09(11)	-0.56(11)	-0.06(20-I-4)	-89(11)	-697(11)	-14(20-II-4)
1	808	-0.07(13)	-0.59(11)	-0.06(20-I-4)	-84(11)	-705(11)	-15(20-II-2)
1	809	-0.05(20-I-2)	-0.61(11)	-0.05(20-I-4)	-81(11)	-711(11)	-12(20-I-4)
1	810	-0.05(20-I-2)	-0.61(11)	0.04(20-I-2)	-81(11)	-711(11)	11(20-II-4)
1	811	-0.06(13)	-0.59(11)	0.06(20-I-2)	-84(11)	-707(11)	14(20-II-4)
1	812	-0.08(11)	-0.56(11)	0.06(20-I-2)	-90(11)	-700(11)	14(20-II-4)
1	813	-0.10(11)	-0.54(11)	0.05(20-I-2)	-94(11)	-695(11)	11(20-I-2)
1	814	-0.10(11)	-0.54(11)	-0.05(20-II-2)	-94(11)	-696(11)	-13(20-II-2)
1	815	-0.08(11)	-0.56(11)	-0.06(20-I-4)	-90(11)	-701(11)	-17(20-II-2)
1	816	-0.06(11)	-0.59(11)	-0.06(20-II-2)	-85(11)	-709(11)	-18(20-II-2)
1	817	-0.05(20-II-4)	-0.62(11)	-0.05(20-II-2)	-82(11)	-715(11)	-14(20-II-2)
1	818	-0.05(20-II-4)	-0.62(11)	0.06(20-I-2)	-82(11)	-715(11)	13(20-I-2)
1	819	-0.06(11)	-0.59(11)	0.07(20-I-2)	-85(11)	-710(11)	16(20-I-2)
1	820	-0.08(11)	-0.56(11)	0.07(20-I-2)	-90(11)	-703(11)	16(20-I-2)
1	821	-0.10(11)	-0.54(11)	0.06(20-I-2)	-94(11)	-698(11)	14(20-I-2)
1	822	-0.10(11)	-0.54(11)	-0.06(20-II-2)	-94(11)	-698(11)	-14(20-II-2)
1	823	-0.08(11)	-0.56(11)	-0.06(20-II-2)	-90(11)	-703(11)	-18(20-II-2)
1	824	-0.06(11)	-0.59(11)	-0.07(20-I-4)	-85(11)	-711(11)	-18(20-II-2)
1	825	-0.05(20-II-4)	-0.61(11)	-0.06(20-I-4)	-82(11)	-716(11)	-14(20-II-2)
1	826	-0.10(11)	-0.54(11)	-0.07(11)	-83(11)	-628(11)	-25(20-II-4)
1	827	-0.06(13)	-0.59(11)	-0.08(11)	-72(11)	-646(11)	-25(20-II-4)
1	828	-0.05(20-I-2)	-0.66(11)	-0.06(20-I-4)	-65(11)	-659(11)	-18(20-I-4)
1	829	-0.05(20-I-2)	-0.66(11)	0.05(20-I-2)	-65(11)	-660(11)	17(20-II-4)

Muro	Pann.	Sxx	Syy	Sxy	Mxx	Myy	Mxy
1	830	-0.06(13)	-0.59(11)	0.08(20-I-2)	-73(11)	-648(11)	25(20-II-4)
1	831	-0.10(11)	-0.54(11)	0.08(20-I-2)	-84(11)	-632(11)	24(20-II-4)
1	832	-0.12(11)	-0.52(11)	0.06(20-I-2)	-93(11)	-621(11)	18(20-I-2)
1	833	-0.12(11)	-0.52(11)	-0.06(20-II-2)	-93(11)	-621(11)	-20(20-II-2)
1	834	-0.10(11)	-0.54(11)	-0.07(20-I-4)	-84(11)	-634(11)	-28(20-II-2)
1	835	-0.06(11)	-0.59(11)	-0.08(20-I-4)	-73(11)	-651(11)	-29(20-II-2)
1	836	-0.04(20-II-4)	-0.66(11)	-0.06(20-II-2)	-66(11)	-664(11)	-21(20-II-2)
1	837	-0.04(20-II-4)	-0.66(11)	0.07(20-I-2)	-67(11)	-665(11)	20(20-I-2)
1	838	-0.06(11)	-0.59(11)	0.09(20-I-2)	-74(11)	-652(11)	28(20-I-2)
1	839	-0.10(11)	-0.54(11)	0.08(20-I-2)	-85(11)	-635(11)	28(20-I-2)
1	840	-0.12(11)	-0.52(11)	0.07(20-I-2)	-94(11)	-624(11)	21(20-I-2)
1	841	-0.12(11)	-0.52(11)	-0.06(20-II-2)	-94(11)	-624(11)	-22(20-II-2)
1	842	-0.10(11)	-0.54(11)	-0.08(20-I-4)	-85(11)	-636(11)	-29(20-II-2)
1	843	-0.06(11)	-0.59(11)	-0.08(20-I-4)	-74(11)	-653(11)	-29(20-II-2)
1	844	-0.04(20-II-3)	-0.66(11)	-0.06(20-I-4)	-67(11)	-666(11)	-21(20-II-2)
1	845	-0.12(11)	-0.51(11)	-0.11(11)	-76(11)	-497(11)	-46(11)
1	846	-0.06(11)	-0.59(11)	-0.14(11)	-47(11)	-539(11)	-47(11)
1	847	0.05(11)	-0.74(11)	-0.08(11)	42(16)	-575(11)	-28(20-I-4)
1	848	0.05(11)	-0.74(11)	0.08(20-I-2)	41(16)	-575(11)	27(20-II-4)
1	849	-0.06(11)	-0.59(11)	0.12(20-I-2)	-49(11)	-541(11)	43(20-I-2)
1	850	-0.12(11)	-0.51(11)	0.10(20-I-2)	-78(11)	-502(11)	42(20-I-2)
1	851	-0.14(11)	-0.47(11)	0.07(20-I-2)	-97(11)	-481(11)	28(20-I-2)
1	852	-0.14(11)	-0.47(11)	-0.06(20-II-2)	-97(11)	-482(11)	-28(20-II-2)
1	853	-0.12(11)	-0.51(11)	-0.10(11)	-78(11)	-504(11)	-42(20-II-2)
1	854	-0.06(11)	-0.59(11)	-0.13(11)	-49(11)	-545(11)	-47(20-II-2)
1	855	0.05(11)	-0.75(11)	-0.08(20-I-4)	42(16)	-580(11)	-32(20-II-2)
1	856	0.05(11)	-0.75(11)	0.09(20-I-2)	42(16)	-580(11)	32(20-I-2)
1	857	-0.07(11)	-0.59(11)	0.13(20-I-2)	-50(11)	-545(11)	48(20-I-2)
1	858	-0.12(11)	-0.51(11)	0.11(20-I-2)	-80(11)	-506(11)	46(20-I-2)
1	859	-0.14(11)	-0.47(11)	0.07(20-I-2)	-99(11)	-484(11)	31(20-I-2)
1	860	-0.14(11)	-0.47(11)	-0.07(20-II-2)	-99(11)	-484(11)	-31(20-II-2)
1	861	-0.12(11)	-0.51(11)	-0.10(20-I-4)	-79(11)	-507(11)	-45(20-II-2)
1	862	-0.06(11)	-0.59(11)	-0.13(11)	-50(11)	-548(11)	-47(20-II-2)
1	863	0.04(11)	-0.74(11)	-0.09(20-I-4)	42(16)	-581(11)	-32(20-II-2)
1	864	-0.14(11)	-0.45(11)	-0.15(11)	-78(11)	-292(11)	-82(11)
1	865	-0.08(19-II-3)	-0.56(11)	-0.24(11)	33(12)	-364(11)	-110(11)
1	866	0.12(11)	-0.90(11)	-0.22(11)	89(20-II-2)	-493(11)	-75(11)
1	867	0.12(11)	-0.90(11)	0.20(11)	89(20-II-2)	-493(11)	67(11)
1	868	-0.08(19-I-3)	-0.56(11)	0.21(11)	-32(11)	-366(11)	98(11)
1	869	-0.14(11)	-0.45(11)	0.13(20-I-2)	-80(11)	-297(11)	69(11)
1	870	-0.18(11)	-0.41(11)	0.08(20-I-2)	-111(11)	-272(11)	39(20-I-2)
1	871	-0.18(11)	-0.41(11)	-0.07(20-I-4)	-111(11)	-273(11)	-36(20-I-4)
1	872	-0.14(11)	-0.45(11)	-0.13(11)	-80(11)	-299(11)	-76(11)
1	873	-0.09(19-II-3)	-0.55(11)	-0.22(11)	-33(11)	-368(11)	-107(11)
1	874	0.12(11)	-0.91(11)	-0.22(11)	91(20-II-3)	-499(11)	-75(11)
1	875	0.12(11)	-0.91(11)	0.21(11)	91(20-II-3)	-500(11)	72(11)
1	876	-0.09(19-I-3)	-0.55(11)	0.22(11)	-35(11)	-369(11)	103(11)
1	877	-0.14(11)	-0.45(11)	0.13(20-I-2)	-81(11)	-300(11)	72(11)
1	878	-0.18(11)	-0.41(11)	0.08(20-I-2)	-114(11)	-275(11)	42(20-I-2)
1	879	-0.18(11)	-0.41(11)	-0.08(20-I-2)	-113(11)	-276(11)	-40(20-I-2)
1	880	-0.14(11)	-0.45(11)	-0.13(11)	-81(11)	-302(11)	-74(11)
1	881	-0.08(19-II-3)	-0.56(11)	-0.22(11)	32(16)	-373(11)	-103(11)
1	882	0.12(11)	-0.90(11)	-0.20(11)	91(20-II-3)	-498(11)	-69(11)
1	883	-0.18(19-I-3)	-0.69(11)	-0.04(20-I-3)	-118(13)	578(11)	-28(19-I-3)
1	884	-0.16(19-I-3)	-0.69(11)	0.07(12)	-107(13)	586(11)	35(20-II-3)
1	885	-0.10(16)	-0.67(11)	0.10(12)	-60(20-II-2)	648(11)	66(20-II-3)
1	886	-0.04(12)	-0.60(11)	0.13(12)	135(11)	742(11)	98(20-II-3)

Muro	Pann.	Sxx	Syy	Sxy	Mxx	Myy	Mxy
1	887	0.06(20-II-2)	-0.52(20-II-2)	-0.14(11)	434(11)	815(11)	85(19-II-3)
1	888	0.06(20-II-2)	-0.52(20-II-2)	0.10(20-I-2)	412(11)	814(11)	-101(11)
1	889	-0.08(19-I-3)	-0.61(11)	-0.09(20-II-2)	98(11)	741(11)	-111(11)
1	890	-0.13(13)	-0.67(11)	-0.07(20-II-2)	-73(13)	650(11)	-60(20-II-2)
1	891	-0.16(13)	-0.69(11)	-0.05(20-II-4)	-129(11)	595(11)	-31(20-II-4)
1	892	-0.15(11)	-0.70(11)	0.05(20-II-4)	-124(11)	600(11)	34(20-II-4)
1	893	-0.14(12)	-0.67(11)	0.05(20-II-3)	-108(13)	309(11)	-27(19-I-3)
1	894	-0.12(12)	-0.67(11)	0.05(20-II-3)	-100(13)	313(11)	30(20-II-3)
1	895	-0.10(12)	-0.63(11)	-0.07(11)	-56(20-II-2)	329(11)	73(11)
1	896	-0.07(19-I-3)	-0.55(11)	-0.11(11)	109(11)	334(11)	99(11)
1	897	-0.09(11)	-0.46(20-II-2)	-0.07(11)	253(11)	325(11)	53(19-II-3)
1	898	-0.10(11)	-0.46(20-II-2)	0.05(20-I-2)	241(11)	328(11)	-67(11)
1	899	-0.08(19-I-3)	-0.56(11)	0.08(20-I-2)	83(11)	341(11)	-113(11)
1	900	-0.09(19-I-3)	-0.64(11)	0.06(20-I-2)	-63(13)	338(11)	-79(11)
1	901	-0.09(13)	-0.68(11)	0.04(20-I-4)	-120(11)	325(11)	-30(20-I-4)
1	902	-0.08(13)	-0.67(11)	-0.05(20-I-4)	-116(11)	329(11)	30(20-II-4)
1	903	-0.12(12)	-0.63(11)	0.05(20-II-3)	-92(19-I-3)	-311(16)	-22(19-I-3)
1	904	-0.11(12)	-0.63(11)	0.05(20-II-3)	-86(13)	-313(16)	26(19-II-3)
1	905	-0.10(19-I-3)	-0.60(11)	-0.06(11)	-56(20-II-2)	-321(16)	62(11)
1	906	-0.10(19-I-3)	-0.54(11)	-0.07(11)	54(11)	-333(16)	67(11)
1	907	-0.10(13)	-0.48(11)	-0.04(20-I-3)	122(11)	-341(16)	34(19-II-3)
1	908	-0.10(11)	-0.48(11)	0.04(20-I-4)	115(11)	-340(16)	-41(11)
1	909	-0.08(13)	-0.55(11)	0.06(20-I-2)	-40(12)	-332(16)	-78(11)
1	910	-0.08(19-I-3)	-0.61(11)	0.06(20-I-2)	-57(20-II-2)	-322(16)	-66(11)
1	911	-0.07(12)	-0.64(11)	0.04(20-I-4)	-102(11)	-317(16)	-25(11)
1	912	-0.07(16)	-0.64(11)	-0.05(20-I-4)	-99(11)	-317(16)	23(11)
1	913	-0.11(19-I-3)	-0.60(11)	0.05(20-II-3)	-83(19-I-3)	-376(20-II-2)	-15(19-I-3)
1	914	-0.11(19-I-3)	-0.60(11)	0.04(20-II-3)	-78(13)	-377(20-II-2)	21(19-II-3)
1	915	-0.10(19-I-3)	-0.58(11)	-0.05(20-I-3)	-57(20-II-2)	-384(20-II-2)	42(11)
1	916	-0.10(19-I-3)	-0.55(11)	-0.05(20-I-3)	-42(16)	-394(20-II-2)	41(11)
1	917	-0.11(13)	-0.52(11)	-0.04(20-I-4)	-37(12)	-401(20-II-2)	21(19-II-3)
1	918	-0.10(13)	-0.52(11)	0.04(20-II-4)	-38(12)	-401(20-II-2)	-23(11)
1	919	-0.09(13)	-0.56(11)	0.05(20-I-4)	-43(16)	-395(20-II-2)	-47(11)
1	920	-0.08(19-I-3)	-0.59(11)	0.05(20-I-4)	-59(13)	-386(20-II-2)	-43(11)
1	921	-0.07(19-I-3)	-0.61(11)	0.04(20-I-4)	-90(11)	-379(20-II-2)	-18(11)
1	922	-0.07(19-I-3)	-0.61(11)	-0.05(20-I-4)	-88(11)	-378(20-II-2)	15(11)
1	923	-0.12(19-I-3)	-0.58(11)	0.05(20-II-3)	-81(13)	-433(11)	11(19-II-3)
1	924	-0.11(19-I-3)	-0.58(11)	0.04(20-II-3)	-77(13)	-432(11)	17(19-II-3)
1	925	-0.11(19-I-3)	-0.57(11)	-0.04(20-I-3)	-61(13)	-439(11)	26(11)
1	926	-0.10(19-I-3)	-0.56(11)	-0.04(20-I-3)	-49(20-II-2)	-450(11)	23(11)
1	927	-0.10(13)	-0.54(11)	0.04(20-II-4)	-44(20-II-2)	-458(11)	13(19-II-3)
1	928	-0.10(13)	-0.55(11)	0.04(20-II-4)	-44(20-II-2)	-456(11)	-13(11)
1	929	-0.09(13)	-0.56(11)	0.04(20-I-4)	-50(20-II-2)	-446(11)	-26(11)
1	930	-0.08(13)	-0.58(11)	0.05(20-I-4)	-69(11)	-434(11)	-25(11)
1	931	-0.07(19-I-3)	-0.59(11)	0.04(20-I-4)	-86(11)	-425(11)	-11(11)
1	932	-0.07(13)	-0.59(11)	-0.04(20-I-4)	-85(11)	-425(11)	9(20-II-4)
1	933	-0.12(19-I-3)	-0.57(11)	0.04(19-II-3)	-84(11)	-572(11)	11(19-II-3)
1	934	-0.11(19-I-3)	-0.57(11)	0.04(20-II-3)	-83(11)	-573(11)	13(19-II-3)
1	935	-0.11(19-I-3)	-0.57(11)	0.04(20-II-3)	-74(11)	-578(11)	16(11)
1	936	-0.10(19-I-3)	-0.56(11)	-0.04(20-I-4)	-62(11)	-585(11)	13(11)
1	937	-0.10(13)	-0.56(11)	0.04(20-II-4)	-55(11)	-590(11)	8(19-II-3)
1	938	-0.10(13)	-0.56(11)	0.04(20-II-4)	-56(11)	-589(11)	-7(11)
1	939	-0.09(13)	-0.57(11)	0.04(20-I-4)	-66(11)	-584(11)	-14(11)
1	940	-0.08(13)	-0.57(11)	0.04(20-I-4)	-80(11)	-577(11)	-14(11)
1	941	-0.08(13)	-0.58(11)	0.04(20-I-4)	-88(11)	-572(11)	-7(11)
1	942	-0.08(13)	-0.58(11)	-0.04(20-II-4)	-88(11)	-572(11)	6(20-II-4)
1	943	-0.12(13)	-0.56(11)	0.04(19-II-3)	-92(11)	-657(11)	10(19-II-3)

Muro	Pann.	Sxx	Syy	Sxy	Mxx	Myy	Mxy
1	944	-0.12(13)	-0.56(11)	0.04(20-II-3)	-90(11)	-659(11)	10(19-II-3)
1	945	-0.11(13)	-0.56(11)	-0.04(20-I-3)	-85(11)	-663(11)	9(20-I-2)
1	946	-0.10(19-I-3)	-0.57(11)	-0.04(20-I-4)	-79(11)	-669(11)	7(20-II-2)
1	947	-0.10(13)	-0.57(11)	0.04(20-II-4)	-75(11)	-673(11)	6(20-II-4)
1	948	-0.09(13)	-0.57(11)	0.04(20-II-4)	-76(11)	-673(11)	-5(20-I-4)
1	949	-0.09(13)	-0.57(11)	0.04(20-I-4)	-81(11)	-670(11)	-8(11)
1	950	-0.09(13)	-0.57(11)	0.04(20-I-4)	-87(11)	-666(11)	-8(11)
1	951	-0.09(13)	-0.57(11)	0.04(20-I-4)	-92(11)	-664(11)	-6(20-I-4)
1	952	-0.08(13)	-0.57(11)	-0.04(20-II-4)	-92(11)	-664(11)	4(20-II-4)
1	953	-0.13(13)	-0.55(11)	0.04(19-II-3)	-97(11)	-689(11)	10(19-II-3)
1	954	-0.13(13)	-0.55(11)	-0.04(20-I-3)	-95(11)	-693(11)	7(19-II-3)
1	955	-0.11(13)	-0.56(11)	-0.04(20-I-3)	-91(11)	-698(11)	5(20-I-4)
1	956	-0.10(13)	-0.57(11)	-0.04(20-I-4)	-86(11)	-705(11)	-5(20-II-4)
1	957	-0.09(19-I-3)	-0.58(11)	-0.04(20-I-4)	-84(11)	-709(11)	-6(20-I-4)
1	958	-0.08(19-I-3)	-0.59(11)	0.04(20-II-4)	-84(11)	-710(11)	7(20-II-4)
1	959	-0.09(13)	-0.58(11)	0.04(20-I-4)	-87(11)	-708(11)	7(20-II-4)
1	960	-0.09(13)	-0.56(11)	0.04(20-I-4)	-91(11)	-705(11)	7(20-II-4)
1	961	-0.09(13)	-0.56(11)	0.04(20-I-4)	-94(11)	-703(11)	-6(20-I-4)
1	962	-0.09(13)	-0.56(11)	-0.04(20-II-4)	-94(11)	-704(11)	-7(20-I-4)
1	963	-0.14(13)	-0.54(11)	-0.04(19-I-3)	-99(11)	-669(11)	11(20-II-3)
1	964	-0.14(13)	-0.54(11)	-0.05(13)	-97(11)	-673(11)	-7(20-I-3)
1	965	-0.12(13)	-0.55(11)	-0.06(13)	-91(11)	-682(11)	-11(20-I-4)
1	966	-0.10(13)	-0.58(11)	-0.06(11)	-85(11)	-692(11)	-12(20-I-4)
1	967	-0.08(19-I-3)	-0.61(11)	-0.04(19-I-3)	-82(11)	-700(11)	-10(20-I-4)
1	968	-0.07(19-I-3)	-0.61(11)	0.04(20-II-4)	-82(11)	-701(11)	10(20-II-4)
1	969	-0.08(13)	-0.58(11)	0.05(20-I-4)	-86(11)	-698(11)	14(20-II-4)
1	970	-0.10(13)	-0.56(11)	0.05(20-I-4)	-91(11)	-692(11)	13(20-II-4)
1	971	-0.10(11)	-0.54(11)	0.04(20-I-4)	-94(11)	-689(11)	10(20-II-4)
1	972	-0.10(11)	-0.54(11)	-0.05(20-II-4)	-94(11)	-690(11)	-11(20-II-4)
1	973	-0.16(11)	-0.51(11)	0.04(19-II-3)	-100(11)	-590(11)	16(20-II-3)
1	974	-0.15(11)	-0.51(11)	-0.06(13)	-97(11)	-594(11)	-15(20-I-3)
1	975	-0.13(13)	-0.54(11)	-0.09(11)	-87(11)	-610(11)	-22(20-I-4)
1	976	-0.09(13)	-0.59(11)	-0.10(11)	-74(11)	-631(11)	-23(20-I-4)
1	977	-0.06(19-I-3)	-0.65(11)	-0.06(13)	-67(11)	-647(11)	-16(20-I-4)
1	978	-0.06(19-I-3)	-0.65(11)	0.05(19-II-3)	-68(11)	-649(11)	16(20-II-4)
1	979	-0.08(13)	-0.59(11)	0.06(20-I-4)	-75(11)	-638(11)	24(20-II-4)
1	980	-0.11(11)	-0.54(11)	0.06(20-I-4)	-86(11)	-623(11)	23(20-II-4)
1	981	-0.12(11)	-0.51(11)	0.05(20-I-4)	-94(11)	-614(11)	16(20-I-4)
1	982	-0.12(11)	-0.51(11)	-0.05(20-II-4)	-93(11)	-616(11)	-18(20-II-4)
1	983	-0.18(11)	-0.47(11)	0.05(19-II-3)	-104(11)	-446(11)	23(20-II-3)
1	984	-0.18(11)	-0.47(11)	-0.08(13)	-102(11)	-452(11)	-25(20-I-3)
1	985	-0.15(11)	-0.50(11)	-0.13(11)	-81(11)	-479(11)	-47(11)
1	986	-0.09(13)	-0.59(11)	-0.16(11)	-51(11)	-523(11)	-49(11)
1	987	-0.05(12)	-0.74(11)	-0.10(11)	40(16)	-562(11)	-26(20-I-4)
1	988	-0.05(12)	-0.74(11)	0.07(19-II-3)	39(16)	-564(11)	25(20-II-4)
1	989	-0.08(13)	-0.59(11)	0.10(11)	-53(11)	-531(11)	40(20-II-4)
1	990	-0.13(11)	-0.51(11)	0.08(20-I-2)	-81(11)	-495(11)	37(20-I-4)
1	991	-0.15(11)	-0.47(11)	0.05(20-I-4)	-98(11)	-476(11)	23(20-I-4)
1	992	-0.15(11)	-0.47(11)	-0.06(20-II-4)	-97(11)	-476(11)	-27(20-II-4)
1	993	-0.22(11)	-0.42(11)	0.08(19-II-3)	-119(11)	-236(11)	30(20-II-3)
1	994	-0.21(11)	-0.41(11)	-0.10(19-I-3)	-117(11)	-243(11)	-39(11)
1	995	-0.16(11)	-0.45(11)	-0.17(11)	-83(11)	-274(11)	-86(11)
1	996	-0.09(11)	-0.56(11)	-0.26(11)	-33(15)	-348(11)	-115(11)
1	997	0.11(11)	-0.90(11)	-0.25(11)	90(20-II-2)	-481(11)	-81(11)
1	998	0.11(11)	-0.91(11)	0.18(11)	89(20-II-2)	-484(11)	63(11)
1	999	-0.10(19-I-3)	-0.55(11)	0.19(11)	-37(11)	-358(11)	93(11)
1	1000	-0.15(11)	-0.45(11)	0.10(20-I-2)	-82(11)	-291(11)	63(11)

Muro	Pann.	Sxx	Syy	Sxy	Mxx	Myy	Mxy
1	1001	-0.19(11)	-0.41(11)	0.06(19-II-3)	-113(11)	-268(11)	31(20-I-4)
1	1002	-0.18(11)	-0.41(11)	-0.07(20-II-4)	-111(11)	-267(11)	-37(20-I-4)
1	1003	-0.23(11)	-0.59(11)	-0.11(11)	-150(11)	-517(11)	-34(20-II-2)
1	1004	-0.26(11)	-0.55(11)	-0.13(11)	-152(11)	-389(11)	-47(11)
1	1005	-0.31(11)	-0.48(11)	-0.16(11)	-163(11)	-188(11)	-68(11)
1	1006	-0.27(11)	-0.58(11)	-0.06(11)	-156(11)	-390(11)	-23(20-II-2)
1	1007	-0.33(11)	-0.50(11)	-0.06(11)	-172(11)	-192(11)	-19(11)
1	1008	-0.24(11)	-0.66(11)	0.09(20-II-2)	-134(11)	-391(11)	17(20-I-2)
1	1009	-0.30(11)	-0.55(11)	0.10(20-II-2)	-149(11)	-214(11)	35(20-I-2)
1	1010	-0.18(11)	-0.76(11)	0.14(20-II-2)	-88(11)	-396(11)	28(20-I-2)
1	1011	-0.24(11)	-0.66(11)	0.19(11)	-105(11)	-263(11)	69(11)
1	1012	-0.23(11)	-0.63(11)	-0.07(11)	-151(11)	-505(11)	-31(16)
1	1013	-0.14(11)	-0.84(11)	0.13(20-II-2)	-76(11)	-465(11)	-25(12)
1	1014	-0.13(11)	-0.89(11)	0.12(20-II-2)	-66(13)	-500(11)	-38(12)
1	1015	-0.20(11)	-0.71(11)	0.07(20-II-2)	-134(11)	-508(11)	-32(12)
1	1016	-0.19(11)	-0.74(11)	0.09(20-II-2)	-119(11)	-475(11)	-27(16)
1	1017	-0.17(11)	-0.79(11)	0.09(20-II-2)	-106(11)	-512(11)	-37(12)
1	1018	-0.12(11)	-0.90(11)	0.11(16)	-62(13)	-514(11)	-46(12)
1	1019	-0.11(11)	-0.90(11)	-0.12(11)	-60(19-I-3)	-511(11)	-51(12)
1	1020	-0.10(11)	-0.87(11)	-0.17(11)	-62(19-I-3)	-489(11)	-53(12)
1	1021	-0.16(11)	-0.80(11)	0.08(20-II-2)	-104(13)	-530(11)	-44(12)
1	1022	-0.15(11)	-0.80(11)	-0.11(11)	-106(13)	-530(11)	-49(12)
1	1023	-0.14(11)	-0.78(11)	-0.14(11)	-107(13)	-508(11)	-50(12)
1	1024	-0.18(11)	-0.72(11)	-0.07(11)	-136(11)	-546(11)	-42(12)
1	1025	-0.17(11)	-0.72(11)	-0.10(11)	-136(13)	-552(11)	-46(12)
1	1026	-0.16(11)	-0.70(11)	-0.11(11)	-140(13)	-529(11)	48(15)
1	1027	-0.20(11)	-0.65(11)	-0.09(11)	-151(11)	-563(11)	-38(12)
1	1028	-0.18(11)	-0.66(11)	-0.09(11)	-152(11)	-575(11)	-41(12)
1	1029	-0.17(13)	-0.65(11)	-0.10(11)	-154(13)	-552(11)	50(15)
1	1030	-0.21(11)	-0.61(11)	-0.10(11)	-152(11)	-584(11)	-34(16)
1	1031	-0.19(11)	-0.62(11)	-0.09(11)	-152(11)	-601(11)	-36(12)
1	1032	-0.17(13)	-0.61(11)	-0.09(11)	-153(13)	-577(11)	51(15)
1	1033	-0.17(13)	-0.59(11)	-0.08(13)	-140(13)	-603(11)	49(11)
1	1034	-0.16(13)	-0.58(11)	-0.07(13)	-121(13)	-625(11)	44(11)
1	1035	-0.15(13)	-0.57(11)	-0.05(13)	-105(13)	-643(11)	34(11)
1	1036	-0.14(13)	-0.57(11)	0.04(19-II-3)	-94(13)	-653(11)	23(11)
1	1037	-0.13(13)	-0.56(11)	0.04(19-II-3)	-89(13)	-657(11)	15(19-II-3)
1	1038	-0.13(13)	-0.56(11)	0.04(19-II-3)	-90(11)	-657(11)	12(19-II-3)
1	1039	-0.18(11)	-0.60(11)	-0.09(11)	-142(11)	-627(11)	-30(12)
1	1040	-0.16(13)	-0.59(11)	-0.08(11)	-127(11)	-650(11)	-23(12)
1	1041	-0.15(13)	-0.59(11)	-0.07(13)	-112(11)	-669(11)	19(15)
1	1042	-0.14(13)	-0.59(11)	-0.05(19-I-3)	-102(11)	-681(11)	15(15)
1	1043	-0.13(13)	-0.57(11)	0.04(19-II-3)	-98(11)	-686(11)	12(20-I-2)
1	1044	-0.13(13)	-0.56(11)	0.04(19-II-3)	-97(11)	-688(11)	11(19-II-3)
1	1045	-0.19(11)	-0.60(11)	-0.11(11)	-140(11)	-609(11)	-29(16)
1	1046	-0.16(11)	-0.61(11)	-0.11(11)	-124(11)	-634(11)	-23(20-II-2)
1	1047	-0.13(13)	-0.63(11)	-0.08(11)	-110(11)	-654(11)	-15(20-II-2)
1	1048	-0.12(13)	-0.62(11)	-0.05(13)	-101(11)	-666(11)	10(20-I-2)
1	1049	-0.13(13)	-0.59(11)	0.05(19-II-3)	-97(11)	-670(11)	13(20-II-3)
1	1050	-0.14(13)	-0.55(11)	0.05(19-II-3)	-98(11)	-669(11)	14(20-II-3)
1	1051	-0.21(11)	-0.59(11)	-0.14(11)	-132(11)	-541(11)	-36(20-II-2)
1	1052	-0.16(11)	-0.62(11)	-0.15(11)	-109(11)	-573(11)	-33(20-II-2)
1	1053	-0.11(19-I-3)	-0.68(11)	-0.11(11)	-91(11)	-599(11)	-20(20-II-2)
1	1054	-0.11(19-I-3)	-0.67(11)	-0.05(19-I-3)	-83(11)	-610(11)	11(20-II-3)
1	1055	-0.12(13)	-0.60(11)	0.06(19-II-3)	-85(11)	-607(11)	22(20-II-3)
1	1056	-0.15(13)	-0.54(11)	0.06(19-II-3)	-93(11)	-597(11)	23(20-II-3)
1	1057	-0.23(11)	-0.56(11)	-0.19(11)	-122(11)	-415(11)	-68(11)

Muro	Pann.	Sxx	Syy	Sxy	Mxx	Myy	Mxy
1	1058	-0.16(11)	-0.62(11)	-0.22(11)	-81(11)	-465(11)	-67(11)
1	1059	-0.08(19-I-3)	-0.77(11)	-0.17(11)	-52(11)	-512(11)	-38(11)
1	1060	-0.08(19-I-3)	-0.77(11)	0.05(19-II-3)	46(20-II-2)	-524(11)	20(20-II-3)
1	1061	-0.13(19-I-3)	-0.61(11)	0.08(19-II-3)	-59(11)	-498(11)	38(20-II-3)
1	1062	-0.17(11)	-0.51(11)	0.07(19-II-3)	-87(11)	-463(11)	37(20-II-3)
1	1063	-0.25(11)	-0.50(11)	-0.24(11)	-119(11)	-215(11)	-112(11)
1	1064	-0.17(11)	-0.59(11)	-0.33(11)	-59(11)	-289(11)	-138(11)
1	1065	0.08(19-II-3)	-0.93(11)	-0.32(11)	100(20-II-2)	-428(11)	-104(11)
1	1066	0.11(19-II-3)	-0.94(11)	0.12(11)	106(19-II-3)	-443(11)	51(11)
1	1067	-0.16(19-I-3)	-0.58(11)	0.14(11)	-46(19-I-3)	-321(11)	89(11)
1	1068	-0.18(11)	-0.46(11)	0.11(19-II-3)	-88(11)	-256(11)	59(11)
1	1069	-0.15(19-I-3)	-0.57(11)	-0.09(13)	-153(13)	-345(20-II-2)	116(11)
1	1070	-0.15(13)	-0.59(11)	-0.09(13)	-152(13)	-420(11)	98(11)
1	1071	-0.16(13)	-0.60(11)	-0.09(13)	-153(13)	-517(11)	76(11)
1	1072	-0.15(17)	-0.59(11)	-0.11(13)	-173(13)	-335(20-II-2)	96(11)
1	1073	-0.15(13)	-0.61(11)	-0.11(13)	-164(13)	-409(11)	87(11)
1	1074	-0.16(13)	-0.63(11)	-0.10(11)	-159(13)	-496(11)	70(11)
1	1075	-0.14(13)	-0.60(13)	-0.14(13)	-162(13)	-333(19-I-3)	76(11)
1	1076	-0.14(13)	-0.64(11)	-0.14(11)	-151(13)	-402(11)	73(11)
1	1077	-0.15(13)	-0.68(11)	-0.13(11)	-144(13)	-479(11)	63(15)
1	1078	-0.13(13)	-0.63(13)	-0.20(11)	-122(13)	-338(19-I-3)	68(19-II-3)
1	1079	-0.13(13)	-0.68(11)	-0.18(11)	-116(13)	-398(11)	62(15)
1	1080	-0.13(13)	-0.74(11)	-0.16(11)	-111(13)	-464(11)	57(15)
1	1081	-0.12(13)	-0.66(13)	-0.27(11)	-69(19-I-3)	-338(19-I-3)	68(19-II-3)
1	1082	-0.11(13)	-0.74(13)	-0.25(11)	-67(19-I-3)	-393(11)	60(19-II-3)
1	1083	-0.10(13)	-0.81(11)	-0.21(11)	-65(19-I-3)	-450(11)	55(15)
1	1084	-0.25(12)	-0.56(11)	0.09(19-II-3)	-166(13)	351(11)	83(19-II-3)
1	1085	-0.20(12)	-0.56(11)	0.08(19-II-3)	-166(13)	-227(12)	103(11)
1	1086	-0.17(12)	-0.57(11)	-0.09(13)	-158(13)	-295(16)	122(11)
1	1087	-0.17(12)	-0.56(11)	-0.11(13)	-190(13)	-289(16)	90(11)
1	1088	-0.14(13)	-0.59(19-I-3)	-0.28(11)	-72(19-I-3)	-300(19-I-3)	72(19-II-3)
1	1089	-0.17(13)	-0.52(19-I-3)	-0.26(13)	-91(17)	-265(16)	70(19-II-3)
1	1090	-0.15(13)	-0.56(13)	-0.20(13)	-130(13)	-299(20-II-2)	71(19-II-3)
1	1091	-0.17(17)	-0.51(13)	-0.18(13)	-162(13)	-272(16)	72(19-II-3)
1	1092	-0.15(17)	-0.55(13)	-0.15(13)	-172(13)	-290(20-II-2)	74(19-II-3)
1	1093	-0.22(13)	-0.45(19-I-3)	-0.25(13)	-126(17)	-223(16)	60(19-II-3)
1	1094	-0.32(13)	-0.36(19-I-3)	-0.24(19-I-3)	-176(13)	183(15)	-94(19-I-3)
1	1095	-0.22(17)	-0.46(13)	-0.16(13)	-199(13)	-225(16)	67(19-II-3)
1	1096	-0.32(17)	-0.39(11)	-0.15(19-I-3)	-226(13)	209(11)	58(19-II-3)
1	1097	-0.21(12)	-0.53(11)	-0.09(13)	-209(13)	-228(16)	83(19-II-3)
1	1098	-0.29(17)	-0.50(11)	-0.08(19-I-3)	-219(13)	258(11)	70(19-II-3)
1	1099	-0.19(12)	-0.58(11)	0.12(20-II-2)	-98(12)	481(11)	102(19-II-3)
1	1100	-0.12(12)	-0.55(11)	0.14(20-II-2)	161(11)	623(11)	134(19-II-3)
1	1101	0.14(19-II-3)	-0.49(20-II-2)	0.13(16)	483(11)	727(11)	124(19-II-3)
1	1102	0.16(19-II-3)	-0.50(20-II-2)	0.10(15)	467(11)	749(11)	-110(13)
1	1103	0.16(19-II-3)	-0.59(11)	0.07(20-I-2)	144(19-II-3)	698(11)	-120(11)
1	1104	-0.17(12)	-0.66(11)	-0.04(20-II-2)	-89(19-I-3)	623(11)	-60(19-I-3)
1	1105	-0.18(12)	-0.55(11)	0.08(20-II-2)	-100(12)	-238(12)	135(11)
1	1106	-0.14(12)	-0.49(11)	-0.09(11)	121(11)	-260(12)	147(11)
1	1107	-0.13(19-I-3)	-0.44(20-II-2)	0.07(20-II-2)	284(11)	-280(12)	99(19-II-3)
1	1108	-0.12(19-I-3)	-0.45(20-II-2)	0.06(19-II-3)	282(11)	-281(12)	-56(19-I-3)
1	1109	-0.12(19-I-3)	-0.54(11)	0.08(11)	119(11)	296(15)	-107(11)
1	1110	-0.14(12)	-0.63(11)	0.06(20-I-2)	-81(12)	309(11)	-77(11)
1	1111	-0.16(12)	-0.55(11)	-0.08(11)	-107(19-I-3)	-307(16)	142(11)
1	1112	-0.15(19-I-3)	-0.50(11)	-0.07(11)	-81(12)	-322(16)	131(11)
1	1113	-0.15(19-I-3)	-0.45(11)	0.05(20-II-3)	138(11)	-333(16)	83(19-II-3)
1	1114	-0.14(19-I-3)	-0.46(11)	0.06(19-II-3)	143(11)	-334(16)	35(19-II-3)

Muro	Pann.	Sxx	Syy	Sxy	Mxx	Myy	Mxy
1	1115	-0.13(19-I-3)	-0.53(11)	0.06(19-II-3)	-70(12)	-326(16)	-59(11)
1	1116	-0.12(19-I-3)	-0.60(11)	0.06(20-II-4)	-75(12)	-316(16)	-57(11)
1	1117	-0.15(19-I-3)	-0.55(11)	-0.08(13)	-117(19-I-3)	-360(20-II-2)	124(11)
1	1118	-0.15(19-I-3)	-0.52(11)	-0.06(11)	-88(12)	-376(20-II-2)	109(11)
1	1119	-0.15(19-I-3)	-0.49(11)	0.05(19-II-3)	-77(12)	-389(20-II-2)	68(19-II-3)
1	1120	-0.14(19-I-3)	-0.50(11)	0.06(19-II-3)	-72(12)	-393(20-II-2)	37(19-II-3)
1	1121	-0.13(19-I-3)	-0.54(11)	0.06(19-II-3)	-71(12)	-389(20-II-2)	-30(19-I-3)
1	1122	-0.12(19-I-3)	-0.58(11)	0.06(19-II-3)	-73(19-I-3)	-381(20-II-2)	-29(19-I-3)
1	1123	-0.15(19-I-3)	-0.56(11)	-0.08(13)	-125(19-I-3)	-437(11)	100(11)
1	1124	-0.15(13)	-0.54(11)	-0.06(13)	-100(19-I-3)	-456(11)	87(11)
1	1125	-0.15(13)	-0.53(11)	0.05(19-II-3)	-78(19-I-3)	-468(11)	59(11)
1	1126	-0.14(19-I-3)	-0.53(11)	0.05(19-II-3)	-71(12)	-469(11)	34(19-II-3)
1	1127	-0.13(19-I-3)	-0.54(11)	0.05(19-II-3)	-70(19-I-3)	-459(11)	18(19-II-3)
1	1128	-0.12(19-I-3)	-0.57(11)	0.05(19-II-3)	-76(19-I-3)	-443(11)	-16(19-I-3)
1	1129	-0.16(13)	-0.58(11)	-0.08(13)	-134(13)	-540(11)	75(11)
1	1130	-0.16(13)	-0.56(11)	-0.06(13)	-110(19-I-3)	-562(11)	65(11)
1	1131	-0.15(13)	-0.55(11)	-0.05(13)	-93(19-I-3)	-577(11)	48(11)
1	1132	-0.14(13)	-0.55(11)	0.05(19-II-3)	-83(19-I-3)	-584(11)	28(11)
1	1133	-0.13(19-I-3)	-0.55(11)	0.05(19-II-3)	-79(19-I-3)	-583(11)	18(19-II-3)
1	1134	-0.12(19-I-3)	-0.56(11)	0.05(19-II-3)	-81(13)	-577(11)	12(19-II-3)
2	1	-0.33(11)	-0.10(19-I-3)	-0.15(19-I-3)	-286(11)	82(19-II-3)	-59(19-I-3)
2	2	-0.27(11)	-0.22(11)	-0.17(11)	-188(11)	-92(11)	-70(11)
2	3	-0.22(11)	-0.28(11)	-0.18(11)	-101(11)	-183(11)	-76(11)
2	4	-0.15(11)	-0.31(11)	-0.16(11)	-47(20-II-2)	-262(11)	-64(11)
2	5	-0.06(19-I-2)	-0.28(11)	-0.10(11)	100(11)	-335(11)	-30(11)
2	6	0.12(11)	-0.25(11)	0.06(19-I-3)	225(11)	-404(11)	56(11)
2	7	1.03(11)	-0.25(11)	0.12(19-I-3)	765(11)	84(19-II-3)	-60(11)
2	8	-0.22(11)	0.85(11)	0.23(19-II-3)	26(20-II-2)	583(11)	63(19-II-3)
2	9	-0.16(11)	0.11(19-II-3)	0.12(19-II-3)	-297(11)	138(19-II-3)	59(19-II-3)
2	10	-0.17(11)	-0.10(19-I-3)	-0.09(19-I-3)	-215(11)	62(19-II-3)	-33(19-I-3)
2	11	-0.17(11)	-0.18(11)	-0.11(11)	-133(11)	-93(11)	-44(11)
2	12	-0.13(11)	-0.22(11)	-0.11(11)	-68(19-II-3)	-174(11)	-45(11)
2	13	-0.07(20-II-3)	-0.22(11)	-0.06(11)	52(11)	-252(11)	-22(11)
2	14	0.11(11)	-0.21(11)	0.06(19-I-3)	175(11)	-337(11)	37(11)
2	15	0.85(11)	-0.30(11)	0.19(19-I-3)	579(11)	-180(11)	61(19-I-3)
2	16	0.06(20-II-2)	0.96(11)	0.12(19-II-3)	221(11)	715(11)	-99(11)
2	17	-0.17(11)	0.10(19-II-3)	0.12(19-II-3)	-312(11)	174(11)	78(11)
2	18	-0.19(11)	-0.07(19-I-3)	-0.05(19-I-3)	-243(11)	66(19-II-3)	-20(19-I-3)
2	19	-0.18(11)	-0.14(11)	-0.09(11)	-164(11)	-56(19-I-3)	-38(11)
2	20	-0.14(11)	-0.19(11)	-0.10(11)	-76(19-II-3)	-140(11)	-43(11)
2	21	-0.08(19-II-3)	-0.21(11)	-0.06(19-II-3)	38(19-I-3)	-221(11)	-26(19-II-3)
2	22	0.07(11)	-0.21(11)	0.06(19-I-3)	152(11)	-296(11)	26(19-I-3)
2	23	0.63(11)	-0.38(11)	0.21(19-I-3)	458(11)	-283(11)	72(19-I-3)
2	24	0.33(11)	0.96(11)	-0.15(11)	383(11)	659(11)	-147(11)
2	25	-0.25(11)	0.16(11)	0.16(11)	-273(11)	248(11)	115(11)
2	26	-0.19(11)	-0.06(20-II-2)	-0.04(19-I-3)	-263(11)	99(11)	15(19-II-3)
2	27	-0.18(11)	-0.12(11)	-0.08(11)	-190(11)	-45(20-II-2)	-34(11)
2	28	-0.14(11)	-0.19(11)	-0.10(11)	-92(11)	-97(11)	-50(11)
2	29	-0.09(20-I-2)	-0.17(11)	-0.07(11)	-42(20-I-2)	-248(11)	-21(19-II-3)
2	30	0.10(11)	-0.18(11)	0.09(19-I-3)	193(11)	-329(11)	60(11)
2	31	0.93(11)	-0.26(11)	0.19(19-I-3)	637(11)	-51(11)	51(19-I-3)
2	32	-0.18(11)	0.97(11)	0.16(19-II-3)	82(11)	697(11)	-55(11)
2	33	-0.17(11)	0.10(11)	0.10(19-II-3)	-330(11)	173(11)	68(11)
2	34	-0.18(11)	-0.07(20-II-2)	-0.06(19-I-3)	-250(11)	65(20-I-2)	-20(19-I-3)
2	35	-0.19(11)	-0.14(11)	-0.09(11)	-167(11)	-64(20-I-2)	-38(11)
2	36	-0.15(11)	-0.19(11)	-0.10(11)	-83(20-I-2)	-138(11)	-42(11)
2	37	-0.09(20-I-2)	-0.20(11)	-0.06(19-II-3)	41(20-I-2)	-221(11)	-24(19-II-3)

Muro	Pann.	Sxx	Syy	Sxy	Mxx	Myy	Mxy
2	38	0.08(11)	-0.21(11)	0.07(19-I-3)	152(11)	-300(11)	30(19-I-3)
2	39	0.69(11)	-0.34(11)	0.21(19-I-3)	462(11)	-278(11)	82(19-I-3)
2	40	0.08(20-II-2)	0.88(11)	0.11(19-II-3)	243(11)	665(11)	-94(11)
2	41	-0.17(11)	0.10(11)	0.08(19-II-3)	-311(11)	142(11)	70(11)
2	42	-0.21(11)	-0.08(20-I-4)	-0.06(19-I-3)	-218(11)	40(20-I-4)	-25(19-I-3)
2	43	-0.20(11)	-0.15(11)	-0.10(11)	-136(11)	-83(20-I-4)	-42(11)
2	44	-0.14(11)	-0.19(11)	-0.09(11)	-64(20-I-4)	-167(11)	-39(11)
2	45	-0.07(20-II-4)	-0.18(11)	-0.06(19-II-3)	65(20-I-4)	-249(11)	-20(19-II-3)
2	46	0.09(11)	-0.17(11)	0.10(19-I-3)	173(11)	-329(11)	68(11)
2	47	0.97(11)	-0.17(11)	0.16(19-I-3)	696(11)	83(11)	-54(11)
2	48	-0.25(11)	0.92(11)	0.19(19-II-3)	-51(11)	636(11)	50(19-II-3)
2	49	-0.18(11)	0.10(11)	0.09(19-II-3)	-329(11)	194(11)	60(11)
2	50	-0.17(11)	-0.09(20-I-4)	-0.07(11)	-248(11)	-42(20-I-4)	-21(19-I-3)
2	51	-0.19(11)	-0.14(11)	-0.10(11)	-96(11)	-92(11)	-50(11)
2	52	-0.12(11)	-0.18(11)	-0.08(11)	-45(20-II-4)	-190(11)	-34(11)
2	53	-0.06(20-II-4)	-0.19(11)	-0.04(19-II-3)	99(11)	-263(11)	15(19-I-3)
2	54	0.16(11)	-0.25(11)	0.16(11)	247(11)	-271(11)	115(11)
2	55	0.95(11)	0.33(11)	-0.14(11)	658(11)	382(11)	-146(11)
2	56	-0.38(11)	0.63(11)	0.21(19-II-3)	-282(11)	457(11)	71(19-II-3)
2	57	-0.21(11)	0.07(11)	0.06(19-II-3)	-296(11)	152(11)	27(19-II-3)
2	58	-0.21(11)	-0.08(19-I-3)	-0.06(19-I-3)	-220(11)	38(19-II-3)	-26(19-I-3)
2	59	-0.19(11)	-0.14(11)	-0.10(11)	-140(11)	-76(19-I-3)	-43(11)
2	60	-0.14(11)	-0.18(11)	-0.09(11)	-56(19-II-3)	-164(11)	-39(11)
2	61	-0.07(19-II-3)	-0.19(11)	-0.05(19-II-3)	66(19-I-3)	-243(11)	-19(19-II-3)
2	62	0.10(19-I-3)	-0.17(11)	0.12(19-I-3)	174(11)	-311(11)	77(11)
2	63	0.96(11)	0.06(20-II-4)	0.12(19-I-3)	713(11)	222(11)	-97(11)
2	64	-0.29(11)	0.84(11)	0.19(19-II-3)	-178(11)	576(11)	60(19-II-3)
2	65	-0.21(11)	0.11(11)	0.06(19-II-3)	-336(11)	176(11)	37(11)
2	66	-0.22(11)	-0.07(20-II-3)	-0.06(11)	-252(11)	51(11)	-22(11)
2	67	-0.22(11)	-0.13(11)	-0.11(11)	-174(11)	-67(19-I-3)	-45(11)
2	68	-0.18(11)	-0.17(11)	-0.11(11)	-93(11)	-133(11)	-44(11)
2	69	-0.10(19-II-3)	-0.17(11)	-0.09(19-II-3)	61(19-I-3)	-215(11)	-33(19-II-3)
2	70	0.11(19-I-3)	-0.16(11)	0.12(19-I-3)	138(19-I-3)	-296(11)	59(19-I-3)
2	71	0.84(11)	-0.22(11)	0.23(19-I-3)	581(11)	27(20-II-4)	62(19-I-3)
2	72	-0.24(11)	1.02(11)	0.11(19-II-3)	84(19-I-3)	759(11)	-60(11)
2	73	-0.25(11)	0.12(11)	0.06(19-II-3)	-402(11)	226(11)	55(11)
2	74	-0.28(11)	-0.07(19-II-4)	-0.10(11)	-335(11)	100(11)	-30(11)
2	75	-0.31(11)	-0.15(11)	-0.16(11)	-262(11)	-47(20-II-4)	-65(11)
2	76	-0.28(11)	-0.22(11)	-0.18(11)	-183(11)	-101(11)	-76(11)
2	77	-0.22(11)	-0.27(11)	-0.17(11)	-92(11)	-189(11)	-69(11)
2	78	-0.10(19-II-3)	-0.33(11)	-0.15(19-II-3)	83(19-I-3)	-286(11)	-59(19-II-3)
2	79	0.33(19-I-3)	-0.48(11)	-0.19(19-II-3)	233(19-I-3)	-289(11)	-80(19-II-3)
2	80	0.34(19-I-3)	0.22(11)	-0.29(11)	294(11)	117(11)	-87(11)
2	81	-0.11(11)	0.05(11)	-0.11(11)	-48(11)	26(11)	21(19-I-3)
2	82	0.33(19-I-3)	-0.36(11)	-0.18(11)	-94(11)	-73(11)	50(19-I-3)
2	83	0.19(19-I-3)	-0.36(11)	-0.12(19-II-3)	-105(11)	50(19-I-3)	-64(19-II-3)
2	84	-0.11(19-II-3)	-0.30(11)	-0.15(19-II-3)	-104(11)	-65(19-II-3)	-98(11)
2	85	-0.20(11)	-0.25(11)	-0.18(11)	-99(11)	-83(11)	-110(11)
2	86	-0.29(11)	-0.16(11)	-0.19(11)	-76(11)	-100(11)	-112(11)
2	87	-0.34(11)	-0.06(20-II-4)	-0.15(11)	-36(11)	-102(11)	-101(11)
2	88	-0.33(11)	0.14(11)	-0.04(13)	38(11)	-79(11)	-71(11)
2	89	-0.45(11)	0.41(11)	0.19(11)	65(11)	-28(19-II-4)	12(20-II-4)
2	90	0.08(20-II-4)	0.67(11)	-0.19(11)	62(20-II-4)	65(11)	149(11)
2	91	0.61(11)	-0.22(11)	0.10(19-I-3)	75(11)	73(19-I-3)	140(11)
2	92	0.23(19-I-3)	-0.24(11)	0.15(19-I-3)	-39(19-II-3)	79(19-I-3)	-35(19-II-3)
2	93	0.10(19-I-3)	-0.21(11)	-0.08(19-II-3)	-67(11)	38(19-I-3)	-63(11)
2	94	-0.12(11)	-0.18(11)	-0.11(11)	-70(11)	-54(11)	-78(11)

Muro	Pann.	Sxx	Syy	Sxy	Mxx	Myy	Mxy
2	95	-0.21(11)	-0.09(11)	-0.12(11)	-54(11)	-76(11)	-78(11)
2	96	-0.26(11)	0.04(19-II-3)	-0.06(11)	-28(19-I-3)	-83(11)	-63(11)
2	97	-0.25(11)	0.21(11)	0.07(11)	57(11)	-67(11)	-30(19-I-3)
2	98	-0.34(11)	0.54(11)	0.22(11)	69(19-II-3)	16(20-I-4)	123(11)
2	99	0.34(11)	0.40(11)	-0.27(11)	47(11)	48(19-I-3)	192(11)
2	100	0.50(11)	-0.39(11)	0.19(11)	-25(20-II-4)	75(19-I-3)	42(19-I-3)
2	101	0.16(11)	-0.20(11)	0.05(19-I-3)	-43(11)	66(19-I-3)	-35(19-II-3)
2	102	-0.06(19-II-3)	-0.20(11)	-0.07(11)	-69(11)	-26(19-II-3)	-71(11)
2	103	-0.14(11)	-0.15(11)	-0.11(11)	-61(11)	-52(11)	-79(11)
2	104	-0.21(11)	-0.08(19-I-3)	-0.09(11)	-37(19-I-3)	-73(11)	-73(11)
2	105	-0.24(11)	0.10(11)	-0.05(19-I-3)	34(19-II-3)	-74(11)	-50(11)
2	106	-0.22(11)	0.32(11)	0.17(11)	99(11)	-33(11)	36(19-II-3)
2	107	-0.15(11)	0.61(11)	0.04(19-II-3)	125(11)	10(19-II-3)	208(11)
2	108	0.59(11)	-0.08(11)	0.05(19-I-3)	-38(11)	49(11)	105(11)
2	109	0.30(11)	-0.28(11)	0.11(11)	-20(19-II-3)	84(11)	-19(19-II-3)
2	110	0.10(20-I-4)	-0.21(11)	-0.04(19-II-3)	-69(11)	50(11)	-48(11)
2	111	-0.08(20-II-4)	-0.20(11)	-0.09(11)	-86(11)	-29(19-II-3)	-75(11)
2	112	-0.14(11)	-0.15(11)	-0.11(11)	-53(11)	-59(11)	-57(11)
2	113	-0.21(11)	-0.09(19-I-3)	-0.06(11)	-39(19-I-3)	-75(11)	-83(11)
2	114	-0.24(11)	0.05(19-II-3)	-0.06(19-I-3)	57(11)	-70(11)	-34(19-I-3)
2	115	-0.25(11)	0.26(11)	0.15(11)	40(19-II-3)	-32(19-I-3)	-24(19-I-3)
2	116	-0.25(11)	0.68(11)	0.07(19-II-3)	57(19-II-3)	81(11)	146(11)
2	117	0.63(11)	0.08(20-II-4)	-0.17(11)	77(11)	58(19-I-3)	153(11)
2	118	0.37(11)	-0.35(11)	0.21(11)	-19(20-II-4)	68(19-I-3)	31(19-I-3)
2	119	0.12(11)	-0.21(11)	-0.04(19-II-3)	-52(11)	46(19-I-3)	-52(11)
2	120	-0.07(20-I-4)	-0.21(11)	-0.09(11)	-68(11)	-32(19-II-3)	-75(11)
2	121	-0.16(11)	-0.14(11)	-0.11(11)	-56(11)	-60(11)	-79(11)
2	122	-0.23(11)	-0.06(20-I-4)	-0.06(11)	-33(19-I-3)	-73(11)	-71(11)
2	123	-0.16(11)	0.14(11)	0.05(19-II-3)	48(19-II-3)	-133(11)	-48(11)
2	124	-0.40(11)	0.35(11)	0.20(11)	195(11)	-97(11)	27(19-II-3)
2	125	-0.26(11)	0.55(11)	0.06(19-II-3)	248(11)	-217(11)	43(19-II-3)
2	126	0.48(11)	0.16(11)	-0.14(11)	-74(11)	50(19-I-3)	250(11)
2	127	0.38(11)	-0.27(11)	0.24(11)	-22(19-II-3)	95(11)	65(11)
2	128	0.14(11)	-0.23(11)	0.04(19-I-3)	-74(11)	46(19-I-3)	-41(11)
2	129	-0.06(20-II-2)	-0.22(11)	-0.08(11)	-77(11)	-31(19-II-3)	-69(11)
2	130	-0.14(11)	-0.16(11)	-0.11(11)	-61(11)	-57(11)	-79(11)
2	131	-0.21(11)	-0.07(20-I-2)	-0.09(11)	-32(19-I-3)	-68(11)	-75(11)
2	132	-0.21(11)	0.12(11)	-0.04(19-I-3)	46(19-II-3)	-52(11)	-52(11)
2	133	-0.35(11)	0.37(11)	0.21(11)	69(19-II-3)	-19(20-II-2)	31(19-II-3)
2	134	0.08(20-II-2)	0.63(11)	-0.17(11)	58(19-II-3)	78(11)	153(11)
2	135	0.68(11)	-0.26(11)	0.07(19-I-3)	81(11)	57(19-I-3)	146(11)
2	136	0.26(11)	-0.25(11)	0.15(11)	-32(19-II-3)	41(19-I-3)	-24(19-II-3)
2	137	0.05(19-I-3)	-0.24(11)	-0.06(19-II-3)	-72(11)	55(11)	-33(19-II-3)
2	138	-0.08(19-II-3)	-0.21(11)	-0.06(11)	-73(11)	-38(19-II-3)	-83(11)
2	139	-0.15(11)	-0.14(11)	-0.11(11)	-59(11)	-52(11)	-56(11)
2	140	-0.20(11)	-0.08(20-II-2)	-0.09(11)	-29(19-I-3)	-86(11)	-75(11)
2	141	-0.21(11)	0.10(20-I-2)	-0.04(19-I-3)	50(11)	-69(11)	-49(11)
2	142	-0.28(11)	0.30(11)	0.11(11)	84(11)	-20(19-I-3)	-19(19-I-3)
2	143	-0.08(11)	0.59(11)	0.05(19-II-3)	49(19-II-3)	-38(11)	105(11)
2	144	0.61(11)	-0.15(11)	0.04(19-I-3)	10(19-I-3)	124(11)	208(11)
2	145	0.32(11)	-0.22(11)	0.17(11)	-33(11)	99(11)	36(19-I-3)
2	146	0.10(11)	-0.24(11)	-0.05(19-II-3)	-74(11)	34(19-I-3)	-50(11)
2	147	-0.08(19-II-3)	-0.21(11)	-0.09(11)	-73(11)	-38(19-II-3)	-73(11)
2	148	-0.15(11)	-0.14(11)	-0.11(11)	-52(11)	-61(11)	-79(11)
2	149	-0.20(11)	-0.06(19-I-3)	-0.07(11)	-26(19-I-3)	-69(11)	-71(11)
2	150	-0.20(11)	0.16(11)	0.05(19-II-3)	66(19-II-3)	-44(11)	-35(19-I-3)
2	151	-0.39(11)	0.50(11)	0.19(11)	75(19-II-3)	-25(20-II-2)	42(19-II-3)

Muro	Pann.	Sxx	Syy	Sxy	Mxx	Myy	Mxy
2	152	0.40(11)	0.34(11)	-0.28(11)	48(19-II-3)	47(11)	192(11)
2	153	0.54(11)	-0.34(11)	0.22(11)	17(20-I-2)	70(19-I-3)	123(11)
2	154	0.20(11)	-0.25(11)	0.07(11)	-68(11)	58(11)	-30(19-II-3)
2	155	0.04(19-I-3)	-0.26(11)	-0.07(11)	-83(11)	-28(19-II-3)	-63(11)
2	156	-0.09(11)	-0.21(11)	-0.12(11)	-76(11)	-54(11)	-78(11)
2	157	-0.18(11)	-0.12(11)	-0.11(11)	-54(11)	-70(11)	-79(11)
2	158	-0.21(11)	0.10(19-II-3)	-0.08(19-I-3)	38(19-II-3)	-67(11)	-63(11)
2	159	-0.24(11)	0.23(19-II-3)	0.15(19-II-3)	80(19-II-3)	-39(19-I-3)	-35(19-I-3)
2	160	-0.23(11)	0.61(11)	0.10(19-II-3)	73(19-II-3)	76(11)	140(11)
2	161	0.67(11)	0.08(20-II-2)	-0.20(11)	66(11)	63(20-II-2)	149(11)
2	162	0.41(11)	-0.45(11)	0.19(11)	-28(19-I-2)	66(11)	12(20-II-2)
2	163	0.14(11)	-0.32(11)	-0.04(13)	-80(11)	39(11)	-72(11)
2	164	-0.06(20-II-2)	-0.34(11)	-0.15(11)	-103(11)	-36(11)	-101(11)
2	165	-0.16(11)	-0.29(11)	-0.19(11)	-101(11)	-76(11)	-112(11)
2	166	-0.25(11)	-0.20(11)	-0.18(11)	-84(11)	-99(11)	-111(11)
2	167	-0.30(11)	-0.11(19-I-3)	-0.15(19-I-3)	-66(19-I-3)	-104(11)	-98(11)
2	168	-0.36(11)	0.19(19-II-3)	-0.12(19-I-3)	50(19-II-3)	-105(11)	-64(19-I-3)
2	169	-0.37(11)	0.34(19-II-3)	-0.19(11)	-75(11)	-93(11)	49(19-II-3)
2	170	0.06(11)	-0.12(11)	-0.11(11)	27(11)	-54(11)	20(19-II-3)
2	171	0.24(11)	0.35(19-II-3)	-0.31(11)	125(11)	296(11)	-94(11)
2	172	-0.49(11)	0.34(19-II-3)	-0.19(19-I-3)	-292(11)	236(19-II-3)	-82(19-I-3)
2	173	-0.05(19-II-3)	-0.19(11)	-0.09(11)	-33(20-I-4)	-111(11)	-87(11)
2	174	-0.39(11)	0.22(11)	0.21(11)	-82(11)	110(11)	-51(11)
2	175	-0.19(11)	-0.05(19-I-3)	-0.09(11)	-107(11)	-33(20-I-2)	-87(11)
3	1	-0.33(11)	0.12(11)	0.02(11)	88(11)	10(19-II-3)	-24(11)
3	2	-0.79(11)	0.15(19-II-3)	0.23(11)	292(11)	-143(19-II-3)	77(19-II-3)
3	3	-0.78(11)	-0.07(11)	-0.15(19-II-3)	337(11)	-10(11)	-53(11)
3	4	-0.96(11)	0.06(19-I-3)	-0.05(19-II-3)	402(11)	36(19-II-3)	113(19-II-3)
3	5	-0.97(11)	-0.02(19-II-3)	-0.09(19-II-3)	417(11)	-16(11)	-37(19-II-3)
3	6	-0.99(11)	-0.02(19-II-3)	-0.03(20-I-4)	424(11)	27(19-II-3)	82(19-II-3)
3	7	-1.05(11)	-0.01(13)	-0.06(19-II-3)	451(11)	-8(19-II-3)	-33(20-II-4)
3	8	-1.06(11)	-0.02(19-II-3)	-0.02(20-I-4)	453(11)	20(19-II-3)	53(19-II-3)
3	9	-1.10(11)	-0.01(19-II-3)	-0.03(20-II-4)	471(11)	-5(19-II-3)	-32(16)
3	10	-1.10(11)	-0.01(19-II-3)	0.03(12)	469(11)	14(19-II-3)	35(20-II-4)
3	11	-1.11(11)	-0.00(19-II-3)	-0.02(20-II-4)	474(11)	-2(11)	-29(16)
3	12	-1.09(11)	-0.01(19-II-3)	0.03(12)	468(11)	11(19-II-3)	24(20-II-4)
3	13	-1.07(11)	-0.00(19-II-3)	0.03(13)	455(11)	-2(11)	30(15)
3	14	-1.05(11)	-0.01(19-II-3)	0.04(12)	449(11)	9(19-II-3)	-30(13)
3	15	-0.97(11)	-0.00(17)	0.05(13)	413(11)	-3(13)	45(11)
3	16	-0.96(11)	-0.01(13)	-0.04(19-I-3)	412(11)	11(13)	-49(13)
3	17	-0.82(13)	-0.01(13)	0.07(13)	354(13)	-6(13)	60(11)
3	18	-0.83(13)	-0.01(13)	-0.05(19-I-3)	360(13)	17(13)	-72(13)
3	19	-0.70(19-II-3)	-0.01(13)	0.10(13)	303(19-II-3)	-12(13)	74(11)
3	20	-0.71(19-II-3)	-0.02(13)	-0.06(19-I-3)	311(19-II-3)	26(13)	-100(13)
3	21	-0.58(16)	-0.02(13)	0.13(13)	254(16)	-24(13)	91(11)
3	22	-0.61(19-II-3)	-0.03(13)	-0.08(19-I-3)	270(19-II-3)	39(13)	-137(13)
3	23	-0.50(16)	-0.04(13)	0.20(13)	219(16)	-30(13)	98(11)
3	24	-0.54(16)	-0.06(13)	-0.09(19-I-3)	236(16)	60(13)	-184(13)
3	25	0.44(11)	-0.06(12)	0.37(13)	166(12)	28(19-I-3)	95(11)
3	26	-0.48(12)	-0.09(13)	0.11(17)	203(12)	82(13)	-235(13)
3	27	0.23(15)	0.15(17)	0.13(11)	-194(11)	18(17)	12(12)
3	28	0.66(11)	0.34(13)	0.42(13)	-391(11)	-294(13)	-337(13)
4	1	-0.37(17)	-0.21(13)	-0.31(13)	-233(19-II-3)	-54(17)	-138(13)
4	2	-0.36(13)	-0.20(13)	-0.27(13)	-200(19-II-3)	-81(17)	-118(13)
4	3	-0.32(13)	-0.19(16)	-0.24(13)	-155(19-II-3)	-117(16)	-102(13)
4	4	-0.26(13)	-0.18(16)	-0.17(13)	-102(19-II-3)	-153(16)	-74(13)
4	5	-0.18(19-II-3)	-0.14(12)	-0.09(19-II-3)	58(19-I-3)	-182(16)	-40(19-II-3)

Muro	Pann.	Sxx	Syy	Sxy	Mxx	Myy	Mxy
4	6	0.07(19-I-3)	0.44(11)	0.13(11)	133(20-II-4)	-196(16)	30(13)
4	7	0.58(12)	0.69(11)	0.47(11)	432(12)	264(11)	249(11)
4	8	0.69(11)	0.36(20-II-4)	0.37(19-I-3)	275(11)	301(20-II-4)	140(19-I-3)
4	9	0.27(11)	-0.10(13)	0.16(19-I-3)	-160(12)	101(19-I-1)	52(19-I-3)
4	10	-0.14(12)	-0.15(13)	-0.13(13)	-120(20-II-4)	-40(17)	-59(13)
4	11	-0.16(19-II-3)	-0.16(13)	-0.16(13)	-93(20-II-4)	-72(12)	-73(13)
4	12	-0.17(11)	-0.15(20-II-3)	-0.16(11)	-72(11)	-109(16)	-71(11)
4	13	-0.16(11)	-0.11(20-II-4)	-0.10(11)	-41(20-I-3)	-142(16)	-52(11)
4	14	-0.10(15)	0.31(11)	0.06(13)	113(16)	-170(16)	24(12)
4	15	0.48(12)	0.72(11)	0.33(13)	344(12)	278(11)	97(13)
4	16	0.53(11)	0.45(20-II-4)	0.29(19-I-3)	184(13)	384(20-II-4)	217(11)
4	17	0.32(11)	-0.10(11)	0.12(19-I-3)	-150(16)	122(20-II-4)	-43(11)
4	18	-0.11(12)	-0.17(11)	-0.11(13)	-148(20-II-4)	41(20-II-4)	-58(11)
4	19	-0.14(13)	-0.18(11)	-0.18(11)	-119(20-II-4)	-69(13)	-81(11)
4	20	-0.19(11)	-0.15(20-II-2)	-0.18(11)	-77(20-II-4)	-99(20-II-2)	-84(11)
4	21	-0.18(11)	-0.12(20-II-3)	-0.13(11)	-43(20-I-2)	-129(20-II-3)	-68(11)
4	22	-0.11(11)	0.21(11)	-0.06(19-I-1)	94(16)	-150(16)	-31(19-I-1)
4	23	0.35(12)	0.73(11)	0.22(19-II-3)	266(16)	214(11)	61(19-II-1)
4	24	0.28(13)	0.44(20-II-4)	0.41(11)	222(16)	363(20-II-4)	252(11)
4	25	0.43(11)	-0.09(11)	0.13(19-I-3)	129(15)	161(20-II-4)	56(20-II-4)
4	26	-0.10(12)	-0.17(11)	-0.09(11)	-152(20-II-4)	68(20-II-4)	-51(11)
4	27	-0.14(20-II-4)	-0.19(11)	-0.16(11)	-133(20-II-4)	-67(20-I-4)	-75(11)
4	28	-0.16(11)	-0.17(11)	-0.18(11)	-94(20-II-4)	-94(20-II-2)	-75(11)
4	29	-0.20(11)	-0.09(20-II-2)	-0.13(11)	-51(20-II-4)	-137(20-II-3)	-78(11)
4	30	-0.10(11)	0.30(11)	0.07(19-II-3)	114(20-II-2)	-161(16)	32(12)
4	31	0.47(12)	0.68(11)	0.28(19-II-3)	341(16)	266(11)	125(11)
4	32	0.62(11)	0.45(16)	0.28(19-I-3)	232(11)	343(16)	179(11)
4	33	0.31(11)	-0.10(11)	0.09(19-I-3)	-161(16)	114(20-II-4)	-33(11)
4	34	-0.10(20-II-4)	-0.17(11)	-0.11(11)	-148(20-II-4)	-48(20-I-4)	-54(11)
4	35	-0.15(20-II-4)	-0.18(11)	-0.18(11)	-124(20-II-4)	-78(20-I-4)	-80(11)
4	36	-0.18(11)	-0.15(20-II-2)	-0.18(11)	-89(20-II-4)	-106(20-II-2)	-84(11)
4	37	-0.17(11)	-0.11(20-II-2)	-0.13(11)	-45(20-I-2)	-129(20-II-2)	-68(11)
4	38	-0.12(11)	0.24(11)	-0.06(19-I-3)	94(20-II-2)	-150(16)	-30(19-I-3)
4	39	0.34(16)	0.71(11)	0.25(19-II-3)	248(16)	271(11)	62(19-II-3)
4	40	0.49(11)	0.44(16)	0.32(11)	170(20-II-2)	342(16)	242(11)
4	41	0.24(11)	-0.10(11)	0.07(19-I-3)	-149(16)	93(20-II-4)	-54(11)
4	42	-0.11(20-II-4)	-0.20(11)	-0.11(11)	-130(20-II-4)	-52(20-I-4)	-61(11)
4	43	-0.16(20-II-4)	-0.18(11)	-0.18(11)	-105(20-II-4)	-88(20-II-2)	-85(11)
4	44	-0.18(11)	-0.15(20-II-2)	-0.18(11)	-78(20-I-2)	-124(20-II-2)	-79(11)
4	45	-0.17(11)	-0.10(20-II-2)	-0.11(11)	-48(20-I-2)	-148(20-II-2)	-54(11)
4	46	-0.10(11)	0.31(11)	0.09(19-II-3)	114(20-II-2)	-161(16)	-34(11)
4	47	0.45(16)	0.62(11)	0.28(19-II-3)	343(16)	233(11)	180(11)
4	48	0.68(11)	0.48(12)	0.28(19-I-3)	267(11)	342(16)	125(11)
4	49	0.30(11)	-0.10(11)	0.07(19-I-3)	-162(16)	114(20-II-4)	32(12)
4	50	-0.09(20-II-4)	-0.20(11)	-0.13(11)	-137(20-II-3)	-51(20-II-2)	-78(11)
4	51	-0.17(11)	-0.16(11)	-0.18(11)	-94(20-II-4)	-94(20-II-2)	-75(11)
4	52	-0.19(11)	-0.14(20-II-2)	-0.16(11)	-67(20-I-2)	-133(20-II-2)	-75(11)
4	53	-0.16(11)	-0.10(12)	-0.09(11)	68(20-II-2)	-152(20-II-2)	-51(11)
4	54	-0.09(11)	0.44(11)	0.13(19-II-3)	161(20-II-2)	129(15)	56(20-II-2)
4	55	0.44(20-II-2)	0.28(13)	0.42(11)	363(20-II-2)	223(16)	254(11)
4	56	0.74(11)	0.35(12)	0.23(19-I-3)	215(11)	267(16)	61(19-I-1)
4	57	0.21(11)	-0.11(11)	-0.06(19-II-1)	-151(16)	94(16)	-31(19-II-1)
4	58	-0.12(20-II-3)	-0.18(11)	-0.13(11)	-129(20-II-3)	-42(20-I-4)	-68(11)
4	59	-0.15(20-II-4)	-0.18(11)	-0.18(11)	-99(20-II-4)	-77(20-II-2)	-84(11)
4	60	-0.18(11)	-0.14(13)	-0.18(11)	-69(13)	-119(20-II-2)	-81(11)
4	61	-0.17(11)	-0.11(12)	-0.11(13)	41(20-II-2)	-148(20-II-2)	-58(11)
4	62	-0.10(11)	0.32(11)	0.12(19-II-3)	122(20-II-2)	-151(16)	-44(11)

Muro	Pann.	Sxx	Syy	Sxy	Mxx	Myy	Mxy
4	63	0.45(20-II-2)	0.53(11)	0.29(19-II-3)	385(20-II-2)	185(13)	220(11)
4	64	0.73(11)	0.49(12)	0.33(13)	281(11)	346(12)	97(13)
4	65	0.31(11)	-0.10(15)	0.06(13)	-171(16)	112(16)	24(12)
4	66	-0.11(20-II-2)	-0.16(11)	-0.10(11)	-142(16)	-40(20-I-3)	-52(11)
4	67	-0.15(20-II-3)	-0.17(11)	-0.15(11)	-109(16)	-72(11)	-71(11)
4	68	-0.16(13)	-0.16(19-I-3)	-0.16(13)	-72(12)	-94(20-II-2)	-73(13)
4	69	-0.15(13)	-0.14(12)	-0.12(13)	-40(17)	-120(20-II-2)	-59(13)
4	70	-0.10(13)	0.27(19-II-3)	0.16(19-II-3)	102(19-II-1)	-161(12)	52(19-II-3)
4	71	0.36(20-II-2)	0.70(11)	0.37(19-II-3)	302(20-II-2)	278(11)	141(19-II-3)
4	72	0.69(11)	0.58(12)	0.47(11)	267(11)	437(12)	251(11)
4	73	0.44(11)	0.07(19-II-3)	0.13(11)	-198(16)	133(20-II-2)	28(13)
4	74	-0.14(12)	-0.18(19-I-3)	-0.09(19-I-3)	-182(16)	59(19-II-3)	-39(19-I-3)
4	75	-0.18(16)	-0.26(13)	-0.17(13)	-153(16)	-102(19-I-3)	-74(13)
4	76	-0.19(16)	-0.32(13)	-0.24(13)	-117(16)	-155(19-I-3)	-102(13)
4	77	-0.20(13)	-0.36(13)	-0.27(13)	-82(17)	-199(19-I-3)	-118(13)
4	78	-0.20(13)	-0.37(17)	-0.31(13)	-54(17)	-232(19-I-3)	-138(13)
4	79	-0.43(13)	-0.39(12)	-0.44(13)	-134(13)	-205(12)	-184(13)
4	80	-0.38(13)	0.15(12)	-0.22(12)	152(20-II-2)	78(12)	89(19-II-3)
4	81	0.16(19-II-3)	0.04(12)	-0.12(17)	69(19-II-3)	14(20-II-2)	33(19-II-2)
4	82	-0.28(13)	-0.29(12)	-0.17(12)	-162(13)	108(19-II-3)	-70(17)
4	83	-0.25(13)	-0.33(17)	-0.33(13)	-155(13)	-96(17)	-141(13)
4	84	-0.23(13)	-0.37(13)	-0.30(13)	-137(13)	-138(13)	-127(13)
4	85	-0.24(13)	-0.32(13)	-0.27(13)	-110(13)	-139(13)	-121(13)
4	86	-0.22(13)	-0.25(19-I-3)	-0.23(13)	-79(19-I-3)	-138(13)	-106(13)
4	87	-0.22(16)	-0.17(19-I-3)	-0.16(19-I-3)	-39(19-I-3)	-130(13)	-80(19-I-3)
4	88	-0.18(16)	0.08(19-II-3)	-0.08(19-I-3)	60(11)	-108(13)	-47(16)
4	89	0.31(11)	0.24(20-II-2)	0.11(20-II-2)	218(11)	-113(11)	63(11)
4	90	0.50(11)	0.39(20-II-2)	0.55(11)	331(11)	77(19-II-3)	263(11)
4	91	0.35(20-II-2)	0.50(11)	0.30(11)	-39(13)	323(11)	162(19-II-3)
4	92	0.20(19-II-3)	-0.17(12)	0.13(19-II-3)	-104(11)	129(19-II-3)	50(19-II-3)
4	93	-0.11(13)	-0.18(19-I-3)	-0.13(13)	-101(11)	53(19-II-3)	-64(19-I-3)
4	94	-0.16(13)	-0.18(13)	-0.16(13)	-90(11)	-72(13)	-80(13)
4	95	-0.17(13)	-0.17(11)	-0.16(11)	-61(11)	-95(13)	-77(11)
4	96	-0.17(20-II-3)	-0.12(11)	-0.11(11)	-28(19-II-1)	-103(11)	-56(11)
4	97	-0.13(16)	0.13(12)	-0.05(20-I-2)	75(13)	-96(11)	-24(19-II-1)
4	98	0.42(11)	0.34(16)	0.14(20-II-2)	275(11)	-75(11)	89(13)
4	99	0.28(20-II-2)	0.28(20-II-2)	0.57(11)	172(11)	200(11)	228(11)
4	100	0.30(20-II-2)	0.36(11)	0.14(19-II-3)	-139(11)	198(11)	75(19-II-3)
4	101	0.09(20-II-2)	-0.12(20-II-2)	-0.10(11)	-107(11)	67(19-II-3)	-54(13)
4	102	-0.15(11)	-0.17(11)	-0.17(11)	-108(11)	-53(13)	-75(11)
4	103	-0.18(11)	-0.19(11)	-0.19(11)	-88(11)	-88(11)	-89(11)
4	104	-0.17(11)	-0.16(11)	-0.17(11)	-49(19-II-1)	-110(11)	-80(11)
4	105	-0.15(20-II-3)	-0.09(11)	-0.10(11)	30(19-I-1)	-111(11)	-47(19-II-1)
4	106	0.10(11)	0.19(16)	0.10(12)	131(11)	-114(11)	28(19-I-1)
4	107	0.41(11)	0.35(16)	0.34(11)	273(11)	63(11)	161(13)
4	108	0.36(20-II-2)	0.42(11)	0.33(11)	-24(19-I-3)	217(11)	170(11)
4	109	0.18(20-II-2)	-0.14(12)	0.09(19-II-3)	-99(11)	122(11)	24(19-II-3)
4	110	-0.11(11)	-0.16(20-II-2)	-0.13(11)	-109(11)	31(19-II-3)	-58(11)
4	111	-0.17(11)	-0.18(11)	-0.18(11)	-98(11)	-64(11)	-83(11)
4	112	-0.19(11)	-0.19(11)	-0.19(11)	-81(11)	-83(11)	-91(11)
4	113	-0.16(20-II-4)	-0.15(11)	-0.19(11)	-56(11)	-111(11)	-74(11)
4	114	-0.17(20-II-4)	-0.11(11)	-0.14(11)	33(12)	-107(11)	-56(11)
4	115	-0.11(16)	0.15(16)	0.08(12)	104(11)	-119(11)	-30(19-II-3)
4	116	0.49(11)	0.37(16)	0.26(11)	313(11)	-50(11)	135(11)
4	117	0.34(20-II-2)	0.40(11)	0.48(11)	50(20-II-3)	277(11)	207(11)
4	118	0.21(20-II-2)	0.22(11)	0.10(16)	-134(11)	151(11)	36(19-II-3)
4	119	-0.09(11)	-0.15(20-II-2)	-0.11(11)	-110(11)	36(19-II-3)	-50(11)

Muro	Pann.	Sxx	Syy	Sxy	Mxx	Myy	Mxy
4	120	-0.16(11)	-0.18(20-II-2)	-0.17(11)	-105(11)	-55(11)	-79(11)
4	121	-0.19(11)	-0.19(11)	-0.20(11)	-84(11)	-93(11)	-88(11)
4	122	-0.17(20-II-4)	-0.13(11)	-0.17(11)	-42(19-II-3)	-101(11)	-74(11)
4	123	-0.13(20-II-4)	-0.14(11)	-0.06(19-II-3)	43(19-I-3)	-119(11)	-62(11)
4	124	-0.20(16)	0.19(16)	0.10(16)	124(20-II-3)	-173(11)	37(19-I-3)
4	125	0.54(11)	0.29(16)	0.35(11)	308(11)	-107(16)	161(11)
4	126	0.28(20-II-3)	0.31(11)	0.46(11)	176(11)	237(11)	171(20-II-3)
4	127	0.22(19-II-3)	0.23(11)	0.12(16)	-116(11)	187(11)	54(19-II-3)
4	128	-0.07(15)	-0.14(20-II-2)	-0.09(11)	-107(11)	46(19-II-3)	-42(19-I-3)
4	129	-0.15(11)	-0.17(20-II-2)	-0.16(11)	-111(11)	-43(19-I-3)	-75(11)
4	130	-0.19(11)	-0.19(11)	-0.19(11)	-92(11)	-83(11)	-88(11)
4	131	-0.18(20-II-4)	-0.16(11)	-0.17(11)	-56(11)	-105(11)	-79(11)
4	132	-0.15(20-II-4)	-0.09(11)	-0.11(11)	36(19-I-3)	-110(11)	-49(11)
4	133	0.22(11)	0.21(20-II-4)	0.10(16)	151(11)	-134(11)	36(19-I-3)
4	134	0.40(11)	0.34(20-II-4)	0.48(11)	276(11)	50(20-II-3)	206(11)
4	135	0.37(16)	0.49(11)	0.26(11)	-50(11)	312(11)	135(11)
4	136	0.15(16)	-0.11(16)	0.08(12)	-118(11)	104(11)	-30(19-I-3)
4	137	-0.11(11)	-0.17(20-II-2)	-0.14(11)	-107(11)	31(12)	-56(11)
4	138	-0.15(11)	-0.16(20-II-2)	-0.19(11)	-111(11)	-56(11)	-73(11)
4	139	-0.20(11)	-0.19(11)	-0.19(11)	-83(11)	-81(11)	-91(11)
4	140	-0.18(11)	-0.17(11)	-0.18(11)	-64(11)	-98(11)	-83(11)
4	141	-0.15(20-II-4)	-0.11(11)	-0.13(11)	31(19-I-3)	-108(11)	-57(11)
4	142	-0.14(12)	0.18(20-II-4)	0.09(19-I-3)	122(11)	-98(11)	24(19-I-3)
4	143	0.41(11)	0.36(20-II-4)	0.33(11)	216(11)	-24(19-II-3)	169(11)
4	144	0.35(16)	0.41(11)	0.34(11)	63(11)	271(11)	160(13)
4	145	0.19(16)	0.10(11)	0.10(12)	-112(11)	131(11)	29(19-II-1)
4	146	-0.09(11)	-0.15(20-II-3)	-0.10(11)	-110(11)	30(19-II-1)	-46(19-I-1)
4	147	-0.16(11)	-0.17(11)	-0.17(11)	-110(11)	-49(19-I-1)	-80(11)
4	148	-0.19(11)	-0.18(11)	-0.19(11)	-88(11)	-88(11)	-89(11)
4	149	-0.17(11)	-0.15(11)	-0.17(11)	-53(13)	-108(11)	-75(11)
4	150	-0.12(20-II-4)	0.09(20-II-4)	-0.10(11)	67(19-I-3)	-107(11)	-53(13)
4	151	0.36(11)	0.30(20-II-4)	0.14(19-I-3)	196(11)	-136(11)	75(19-I-3)
4	152	0.27(20-II-4)	0.28(20-II-4)	0.56(11)	199(11)	170(11)	226(11)
4	153	0.34(16)	0.41(11)	0.14(20-II-4)	-73(11)	272(11)	89(13)
4	154	0.13(12)	-0.13(16)	-0.05(20-I-4)	-96(11)	75(13)	-24(19-I-1)
4	155	-0.12(11)	-0.17(20-II-3)	-0.11(11)	-103(11)	-28(19-I-1)	-56(11)
4	156	-0.17(11)	-0.17(13)	-0.16(11)	-95(13)	-61(11)	-77(11)
4	157	-0.18(13)	-0.16(13)	-0.16(13)	-72(13)	-90(11)	-79(13)
4	158	-0.18(19-II-3)	-0.11(13)	-0.13(13)	53(19-I-3)	-101(11)	-64(19-II-3)
4	159	-0.17(12)	0.20(19-I-3)	0.13(19-I-3)	129(19-I-3)	-102(11)	50(19-I-3)
4	160	0.49(11)	0.35(20-II-4)	0.29(11)	319(11)	37(19-I-3)	161(19-I-3)
4	161	0.39(20-II-4)	0.49(11)	0.55(11)	77(19-I-3)	327(11)	260(11)
4	162	0.24(20-II-4)	0.31(11)	0.11(20-II-4)	-110(11)	217(11)	64(11)
4	163	0.08(19-I-3)	-0.18(16)	-0.08(19-II-3)	-108(13)	60(11)	-47(16)
4	164	-0.17(19-II-3)	-0.22(16)	-0.16(19-II-3)	-129(13)	-39(19-II-3)	-80(19-II-3)
4	165	-0.25(19-II-3)	-0.22(13)	-0.23(13)	-138(13)	-79(19-II-3)	-106(13)
4	166	-0.32(13)	-0.24(13)	-0.27(13)	-139(13)	-109(13)	-121(13)
4	167	-0.37(13)	-0.23(13)	-0.30(13)	-138(13)	-137(13)	-127(13)
4	168	-0.33(17)	-0.25(13)	-0.33(13)	-96(17)	-155(13)	-140(13)
4	169	-0.29(12)	-0.27(13)	-0.17(12)	106(19-I-3)	-162(13)	-72(17)
4	170	-0.04(15)	0.15(19-I-3)	-0.13(17)	15(20-II-4)	67(19-I-3)	35(19-I-4)
4	171	0.13(12)	-0.37(13)	-0.21(12)	71(12)	152(20-II-4)	87(19-I-3)
4	172	-0.39(12)	-0.41(13)	-0.43(13)	-203(12)	-129(13)	-179(13)
4	173	-0.15(11)	-0.15(20-II-2)	-0.13(11)	-93(11)	-75(20-II-2)	-72(11)
4	174	0.41(11)	0.25(11)	-0.24(11)	86(11)	-182(11)	-31(19-II-3)
4	175	-0.15(20-II-4)	-0.15(11)	-0.13(11)	-72(20-II-4)	-94(11)	-72(11)
5	1	0.20(19-II-3)	0.12(17)	-0.12(11)	-179(11)	15(17)	12(15)

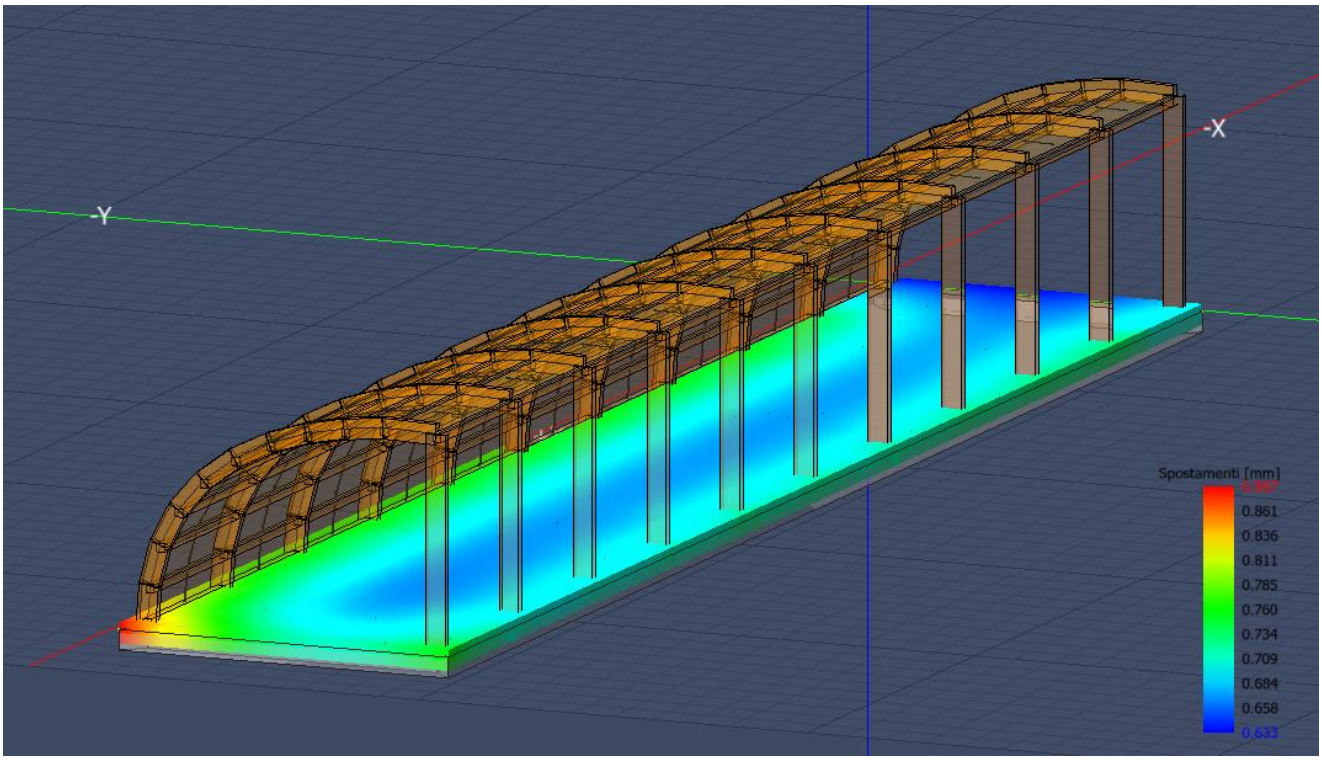
Muro	Pann.	Sxx	Syy	Sxy	Mxx	Myy	Mxy
5	2	0.68(11)	0.41(13)	-0.44(13)	-406(11)	-324(13)	339(13)
5	3	0.46(11)	0.07(11)	-0.37(13)	-183(15)	38(11)	-87(11)
5	4	-0.47(12)	-0.12(13)	-0.13(17)	189(12)	70(13)	246(13)
5	5	-0.46(16)	-0.05(13)	-0.23(13)	203(16)	-27(13)	-99(11)
5	6	-0.52(16)	-0.08(13)	0.10(19-II-3)	226(16)	65(13)	203(13)
5	7	-0.55(16)	-0.02(13)	-0.16(13)	241(16)	-30(13)	-98(11)
5	8	-0.57(16)	-0.04(13)	0.08(19-II-3)	253(16)	44(13)	159(13)
5	9	-0.64(19-I-3)	-0.02(13)	-0.12(13)	276(19-I-3)	-17(13)	-83(11)
5	10	-0.66(19-I-3)	-0.02(13)	0.07(19-II-3)	290(19-I-3)	32(13)	122(13)
5	11	-0.73(19-I-3)	-0.01(13)	-0.09(13)	315(19-I-3)	-10(13)	-70(11)
5	12	-0.74(19-I-3)	-0.02(13)	0.06(19-II-3)	321(13)	23(13)	93(13)
5	13	-0.85(13)	-0.01(13)	-0.07(13)	365(13)	-5(13)	-58(11)
5	14	-0.85(13)	-0.01(13)	0.05(19-II-3)	370(13)	16(13)	70(13)
5	15	-0.97(11)	-0.00(13)	-0.05(13)	417(11)	-3(13)	-45(11)
5	16	-0.96(11)	-0.01(13)	0.04(19-II-3)	415(11)	11(13)	50(13)
5	17	-1.06(11)	-0.00(19-I-3)	-0.03(13)	453(11)	-2(11)	-32(11)
5	18	-1.04(11)	-0.01(19-I-3)	-0.04(12)	447(11)	9(19-I-3)	33(13)
5	19	-1.11(11)	-0.00(19-I-3)	0.02(20-II-2)	472(11)	-2(11)	29(16)
5	20	-1.09(11)	-0.01(19-I-3)	-0.03(12)	466(11)	10(19-I-3)	-23(20-II-2)
5	21	-1.11(11)	-0.01(19-I-3)	0.03(20-II-2)	475(11)	-4(19-I-3)	31(16)
5	22	-1.10(11)	-0.01(19-I-3)	-0.03(12)	471(11)	13(19-I-3)	-33(20-II-2)
5	23	-1.08(11)	-0.01(19-I-3)	0.05(19-I-3)	461(11)	-7(19-I-3)	33(16)
5	24	-1.08(11)	-0.02(19-I-3)	-0.02(12)	462(11)	17(19-I-3)	-43(19-I-3)
5	25	-1.02(11)	-0.01(19-I-3)	0.07(19-I-3)	437(11)	-11(19-I-3)	36(19-I-3)
5	26	-1.03(11)	-0.02(19-I-3)	0.03(20-I-2)	442(11)	22(19-I-3)	-67(19-I-3)
5	27	-0.93(11)	-0.02(19-I-3)	0.10(19-I-3)	400(11)	-20(11)	38(19-I-3)
5	28	-0.97(11)	-0.03(19-I-3)	0.04(19-I-2)	413(11)	30(19-I-3)	-94(19-I-3)
5	29	-0.71(11)	-0.06(11)	0.15(19-I-3)	309(11)	7(20-II-2)	58(11)
5	30	-0.96(11)	0.07(19-II-3)	0.06(19-I-3)	393(11)	-32(19-II-3)	-116(19-I-3)
5	31	-0.29(11)	0.11(11)	-0.04(11)	66(11)	10(11)	20(11)
5	32	-0.78(11)	0.18(19-I-3)	-0.25(11)	286(11)	-159(19-I-3)	-74(19-I-3)

11 SPOSTAMENTI NODALI

Al fine di valutare la sicurezza strutturale in condizioni sismiche e post sismiche sono stati valutati i cedimenti della fondazione in entrambe le condizioni. Nei seguenti paragrafi vengono riportati i valori dei cedimenti corrispondenti alla condizione sismica più gravosa e alla condizione post sismica.

11.1 Cedimenti in combinazione sismica

In condizione sismica lo spostamento massimo della platea risulta essere pari a **0.887mm**. Si riporta di seguito il diagramma degli spostamenti della platea.



11.2 Cedimenti in condizione post-sismica

Il calcolo degli spostamenti in condizione post-sismica è stato effettuato con l'ausilio del software GEOSTRU LIQUITER, i dati di input sono stati desunti dalle prove geotecniche in foro e le prove di laboratorio svolte nella stessa area di studio. In assenza di dati diretti si è proceduto ad assegnare parametri caratteristici in base ai litotipi individuati nel corso delle indagini.

Normativa	Norme Tecniche Costruzioni 2018, Decreto 17 Gen. 2018	Fattore sicurezza normativa	1.25
Profondità falda idrica	2 m		
CARICHI SUL PIANO CAMPAGNA			
Base, Lunghezza	m 11.2 , 9	Carico in superficie	20 KPa
Metodo calcolo stato tensionale	Bussinesq	Coefficiente di Poisson	0.3
DATI SISMICI			
Accelerazione Bedrock	0.26 Individua	Fattore amplificazione	F0 0.26
Tipo Suolo	C-Sabbie, ghiaie mediamente addensate, argille di media consistenza Vs30=180-360		S 1.5
Morfologia	T1-Superficie pianeggiante, pendii e rilievi isolati con inclinazione media i<=15°		ST 1
Magnitudo momento sismico	Mw 6.0	Distanza epicentro Km 8.6	PGA 0.39 ...

Modello di pericolosità sismica MPS04-S1

Disaggregazione di PGA con probabilità di eccedenza del 10% in 50 anni (Coordinate del punto: lat. 38.900 lon. 16.249 - id 41668)											
Distanza (Km)	Magnitudo (Mw)										
	3.5-4.0	4.0-4.5	4.5-5.0	5.0-5.5	5.5-6.0	6.0-6.5	6.5-7.0	7.0-7.5	7.5-8.0	8.0-8.5	8.5-9.0
0-10	0.0000	3.7900	12.2000	14.5000	14.2000	11.7000	8.2100	5.0300	0.7020	0.0000	0.0000
10-20	0.0000	0.0042	0.3660	1.6400	3.4700	5.0300	5.6900	5.2000	0.9010	0.0000	0.0000
20-30	0.0000	0.0000	0.0000	0.0060	0.2770	0.9880	1.6100	2.0700	0.4380	0.0000	0.0000
30-40	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0032	0.1550	0.4120	0.7120	0.1760	0.0000	0.0000
40-50	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0090	0.0804	0.2290	0.0657	0.0000	0.0000
50-60	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0069	0.0765	0.0268	0.0000	0.0000
60-70	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0214	0.0112	0.0000	0.0000
70-80	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0038	0.0042	0.0000	0.0000
80-90	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0001	0.0008	0.0000	0.0000
90-100	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000
100-110	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000
110-120	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000
120-130	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000
130-140	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000
140-150	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000
150-160	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000
160-170	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000
170-180	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000
180-190	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000
190-200	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000

Valori Medi		
Magnitudo	Distanza	Epsilon
5.98	8.6	0.819

Strato	Comportamento geotecnico	Indice di plasticità [%]	Indice dei vuoti [%]	Indice compressione	Modulo taglio [kN/m²]	Grado di consolidazione medio
	Coesivo	10,00	65	0,60	120	37
	Incoerente-Coesivo	8,00	60	0,50	150	50
	Incoerente-Coesivo	11,00	50	0,60	200	3.40

<u>Il cedimento post-sismico risulta essere pari a 1.372 cm</u>

Nr.	Profondità dal p.c. (m)	Pressione litostatica totale (KPa)	Pressione verticale effettiva (KPa)	Fattore di sicurezza Fs	Deformazione verticale	Cedimento [mm]
1	2.20	40.700	38.739	1,87	1.69E-03	0.0338
2	2.40	44.700	40.777	0,86	-1.00E+00	0.0338
3	2.60	48.700	42.816	0,86	-1.00E+00	0.0338
4	2.80	52.700	44.855	0,87	-1.00E+00	0.0338

5	3.00	56.700	46.893	0,88	-1.00E+00	0.0338
6	3.20	60.700	48.932	0,89	-1.00E+00	0.0338
7	3.40	64.700	50.971	0,91	-1.00E+00	0.0338
8	3.60	68.700	53.009	0,93	-1.00E+00	0.0338
9	3.80	72.700	55.048	0,95	-1.00E+00	0.0338
10	4.00	76.700	57.087	0,98	-1.00E+00	0.0338
11	4.20	80.700	59.125	0,96	-1.00E+00	0.0338
12	4.40	84.700	61.164	0,94	-1.00E+00	0.0338
13	4.60	88.700	63.203	0,91	-1.00E+00	0.0338
14	4.80	92.700	65.241	0,89	-1.00E+00	0.0338
15	5.00	96.700	67.280	0,87	-1.00E+00	0.0338
16	5.20	100.700	69.319	0,85	-1.00E+00	0.0338
17	5.40	104.700	71.357	0,83	-1.00E+00	0.0338
18	5.60	108.700	73.396	0,81	-1.00E+00	0.0338
19	5.80	112.700	75.435	0,80	-1.00E+00	0.0338
20	6.00	116.700	77.473	0,78	-1.00E+00	0.0338
21	6.20	120.700	79.512	0,77	-1.00E+00	0.0338
22	6.40	124.900	81.751	0,76	-1.00E+00	0.0338
23	6.60	129.100	83.989	0,74	-1.00E+00	0.0338
24	6.80	133.300	86.228	0,73	-1.00E+00	0.0338
25	7.00	137.500	88.467	0,72	-1.00E+00	0.0338
26	7.20	141.700	90.705	0,59	-1.00E+00	0.0338
27	7.40	145.900	92.944	0,59	-1.00E+00	0.0338
28	7.60	150.100	95.183	0,58	-1.00E+00	0.0338
29	7.80	154.300	97.421	0,58	-1.00E+00	0.0338
30	8.00	158.500	99.660	0,57	-1.00E+00	0.0338
31	8.20	162.700	101.899	0,57	-1.00E+00	0.0338
32	8.40	166.900	104.137	0,56	-1.00E+00	0.0338
33	8.60	171.100	106.376	0,56	-1.00E+00	0.0338
34	8.80	175.300	108.615	0,56	-1.00E+00	0.0338
35	9.00	179.500	110.853	0,55	-1.00E+00	0.0338
36	9.20	183.800	113.192	0,55	-1.00E+00	0.0338
37	9.40	188.200	115.631	0,55	-1.00E+00	0.0338
38	9.60	192.600	118.070	0,55	-1.00E+00	0.0338
39	9.80	197.000	120.508	0,55	-1.00E+00	0.0338
40	10.00	201.400	122.947	0,55	-1.00E+00	0.0338
41	10.20	205.800	125.386	3,77	1.65E-05	0.0003
42	10.40	210.200	127.824	3,71	1.85E-05	0.0004
43	10.60	214.600	130.263	3,66	2.04E-05	0.0004
44	10.80	219.000	132.702	3,62	2.20E-05	0.0004
45	11.00	223.400	135.140	3,57	2.42E-05	0.0005
46	11.20	227.800	137.579	3,53	2.62E-05	0.0005
47	11.40	232.200	140.018	3,49	2.84E-05	0.0006
48	11.60	236.600	142.456	3,45	3.08E-05	0.0006
49	11.80	241.000	144.895	3,41	3.34E-05	0.0007
50	12.00	245.400	147.334	3,38	3.55E-05	0.0007
51	12.20	249.800	149.772	3,34	3.86E-05	0.0008

52	12.40	254.200	152.211	3,31	4.11E-05	0.0008
53	12.60	258.600	154.650	3,28	4.39E-05	0.0009
54	12.80	263.000	157.088	3,25	4.68E-05	0.0009
55	13.00	267.400	159.527	3,23	4.88E-05	0.001
56	13.20	271.800	161.966	3,20	5.21E-05	0.001
57	13.40	276.200	164.404	3,18	5.45E-05	0.0011
58	13.60	280.600	166.843	3,15	5.82E-05	0.0012
59	13.80	285.000	169.282	3,13	6.09E-05	0.0012
60	14.00	289.400	171.720	3,11	6.37E-05	0.0013
61	14.20	0.000	0.000		-1.00E+00	0.0013
62	14.40	0.000	0.000		-1.00E+00	0.0013
63	14.60	0.000	0.000		-1.00E+00	0.0013
64	14.80	0.000	0.000		-1.00E+00	0.0013

Il valore dei cedimenti in condizione sismica e post sismica risulta essere di piccola entità dunque compatibile con la sicurezza della struttura.

12 VERIFICHE GEOTECNICHE

Modello per il calcolo del carico limite

Il terreno di fondazione è considerato costituito da due strati: uno superiore ed uno inferiore al piano di posa della fondazione. La presenza della falda è presa in considerazione in base alla sua profondità dal piano campagna. Per la verifica a carico limite si adotta l'approccio 2 con una unica combinazione di carico A1+M1+R3, in cui i coefficienti parziali di sicurezza per le resistenze sono unitari ed il coefficiente di sicurezza globale è pari a2.3 per il carico limite verticale e pari a 1.1 per il coefficiente di sicurezza a per il carico limite orizzontale. L'effetto del sisma è portato in conto considerando una la forza statica orizzontale; poichè tale forza non è né centrata né verticale è necessario considerare fattori correttivi per l'inclinazione del carico e una riduzione delle dimensioni della fondazione, in funzione dell'eccentricità. Di seguito si riporta il calcolo per le combinazioni più gravose; in calce è riportato un riepilogo per tutte le combinazioni.

Carico limite

Il calcolo del carico limite è valutato secondo la formula di Terzaghi-Meyerof

$$Q_{lim} = q \cdot N_q \cdot \zeta_q \cdot \xi_q \cdot \alpha_q \cdot \beta_q \cdot \psi_q \cdot z_q + c \cdot N_c \cdot \zeta_c \cdot \xi_c \cdot \alpha_c \cdot \beta_c \cdot \psi_c \cdot z_c + \gamma \cdot N_\gamma \cdot \frac{B}{2} \cdot \zeta_\gamma \cdot \xi_\gamma \cdot \alpha_\gamma \cdot \beta_\gamma \cdot \psi_\gamma \cdot z_\gamma$$

dove:

N_q, N_c, N_g Coefficienti di Terzaghi - Meyerof per la striscia indefinita

z_q, z_c, z_g Coefficienti correttivi di forma, funzione del rapporto B/L

x_q, x_c, x_g Coefficienti correttivi di inclinazione del carico, dipendenti da H/V

a_q, a_c, a_g Coefficienti correttivi di inclinazione del piano di posa

b_q, b_c, b_g Coefficienti correttivi di inclinazione del piano campagna

Z_q, Z_c, Z_g Coefficienti sismici per considerare l'effetto cinematico, considerati solo in presenza di sisma

y_q, y_c, y_g Coefficienti correttivi di punzonamento dipendenti da un indice di rigidezza del terreno.

Le espressioni dei coefficienti correttivi sono riportate di seguito.

- Coefficienti di forma

$$\zeta_q = 1 + \frac{B}{L} tg(\phi) \qquad \zeta_c = 1 + \frac{B}{L}\frac{N_q}{N_c} \qquad \zeta_\gamma = 1 - 0.4\frac{B}{L}$$

- Coefficienti di inclinazione del carico

$$\xi_q = \left[1 - \frac{Htg(\phi)}{Vtg(\phi) + BLc}\right]^m \quad \xi_c = \xi_q - \frac{1-\xi_q}{N_c tg(\phi)} \qquad \xi_\gamma = \left[1 - \frac{Htg(\phi)}{Vtg(\phi) + BLc}\right]^{m+1}$$

essendo

$$m = \frac{2 + \frac{B}{L}}{1 + \frac{B}{L}}$$

- Coefficienti correttivi di inclinazione del piano di posa

$$\alpha_q = \left(1 - \epsilon tg(\phi)\right)^2 \qquad \alpha_c = \alpha_q - \frac{1-\alpha_q}{N_c tg(\phi)} \qquad \alpha_\gamma = \alpha_q$$

con

$$\epsilon < \pi/4$$

- Coefficienti correttivi di inclinazione del piano campagna

$$\beta_q = \left(1 - tg(\omega)\right)^2 cos(\phi) \qquad \beta_c = \beta_\gamma - \frac{q - \beta_\gamma}{N_c tg(\phi)} \qquad \beta_\gamma = \frac{\beta_q}{cos(\omega)}$$

con

$$\omega < \pi/4;\ \omega < \phi$$

- Coefficienti di punzonamento

$$\psi_q = \left(\left(0.6\frac{B}{L} - 4.4\right) tg(\phi) + \frac{3.07 sin(\phi) log_{10}(2I_r)}{1 + sin(\phi)}\right)$$

$$\psi_c = \psi_q - \frac{1 - \psi_q}{N_q tg(\phi)} \quad se \quad \phi \neq 0$$

$$\psi_c = 0.32 + 0.12\frac{B}{L} + 0.6 log_{10}(I_r) \quad se \quad \phi = 0$$

$$\psi_\gamma = \psi_q$$

- Coefficienti sismici

$$zq = zc = 1 \qquad zg = \left(1 - \frac{kh}{tg(\phi)}\right)^{0.45}$$

con

$$kh = \beta \frac{a_{max}}{g} \ (\text{cfr. } NT - 7.11.3)$$

Detto Ir l'indice di rigidezza del terreno (secondo la teoria di Vesic dipendente dal modulo tangenziale G=0.5×E/(1+n) del terreno, dalla coesione c, dalla tensione effettiva alla profondità B/2 sotto il piano di posa e dall'angolo di attrito del terreno di fondazione) ed Ircrit l'indice di rigidezza critico

(dipendente dall' angolo di attrito del terreno e dal rapporto B/L), i coefficienti di punzonamento sono uguali alla unità quando Ir>=Ircrit, mentre sono minori dell' unità quando Ir<Ircrit.

Oltre a queste correzioni un'altra deriva dall'eccentricità del carico e consiste nel ridurre le dimensioni della fondazione in modo che il carico risulti centrato rispetto alla fondazione ridotta; dette e_b ed e_l le eccentrità del carico nella direzione di B ed L, il carico limite si calcola per una fondazione di dimensioni ridotte B' =B-2e_b e L' =L-2e_l.

Altra correzione deriva dalla presenza della falda inserendo i pesi del terreno immerso nel primo e terzo termine dell'espressione del carico limite, in particolare, detta Hf la profondità della falda e D la profondità del piano di posa, si assume che quando:

Hf£D si valuta la pressione effettiva sul piano di posa considerando che parte del terreno superiore è immerso, mentre nel terzo termine si userà il peso immerso;

D<Hf£D+B il peso del terreno del terzo termine si interpola tra i valori immerso e secco secondo la formula: g^*=g"+(g-g") D/B;

D+B<HF la falda è trascurata.

I coefficienti di Terzaghi - Meyerof per la striscia ed i coefficienti correttivi sono dati dalle relazioni:

$$N_q = \frac{1+sin(\phi)}{1-sin(\phi)} e^{\pi tan(\phi)} \quad N_c = (N_q - 1)\, cot(\phi)$$

I valori del coefficiente N_g sono riportati nella tabella seguente in funzione dell'angolo di attrito del terreno.

f°	0	1	2	3	4	5	6	7	8
N_g	0	0.07	0.15	0.24	0.34	0.45	0.57	0.71	0.86
f°	9	10	11	12	13	14	15	16	17
N_g	1.03	1.22	1.44	1.69	1.97	2.29	2.65	3.06	3.53
f°	18	19	20	21	22	23	24	25	26
N_g	4.07	4.68	5.39	6.2	7.13	8.2	9.44	10.88	12.54
f°	27	28	29	30	31	32	33	34	35
N_g	14.47	16.72	19.34	22.4	25.99	30.22	35.19	41.06	48.03

f°	36	37	38	39	40	41	42	43	44
N_g	56.31	66.19	78.03	92.25	109.41	130.22	155.55	186.54	224.64
f°	45	46	47	48	49	50	-	-	-
N_g	271.76	330.75	403.67	496.01	613.16	762.89	-	-	-

Simbologia carico limite fondazione rettangolare:

B Base

L Lunghezza

eb Eccentricità secondo B

el Eccentricità secondo L

D Profondità del piano di posa

Fv Componente ortogonale dell'azione sulla fondazione

Fh Componente tangenziale dell'azione sulla fondazione

e Inclinazione del piano di posa

w Inclinazione del piano campagna

f Angolo di attrito del terreno di fondazione

c Coesione del terreno di fondazione

G Modulo tangenziale del terreno di fondazione

g_1 Peso specifico terreno superiore

g Peso specifico terreno di fondazione

g_{1Sat} Peso specifico terreno saturo superiore

g_{Sat} Peso specifico terreno saturo di fondazione

Hf Profondità della falda

W0 Peso specifico acqua

Modello terreno misto per il calcolo dei cedimenti

Il terreno è modellato come sequenza di strati che possono essere ad elevata permeabilità o praticamente impermeabili, nel seguito queste due tipologie di terreno verranno indicate con terreni a **Grana grossa** e con terreni a **Grana fina**. Per tale modello si assume che il cedimento complessivo sia la somma di un cedimento immediato ed uno di consolidazione, quest'ultimo dovuto alla dissipazione delle sovra-pressioni neutre che nascono per effetto dell'applicazione dei carichi alla fondazione; data la natura dei terreni questa aliquota di cedimento avviene solo negli strati a bassa permeabilità. Il cedimento immediato invece è somma di due contributi: il primo dovuto ai cedimenti per effetto della sola variazione di forma nei terreni a grana fina, la seconda dovuta ai cedimenti per

effetto della variazione di forma e volume nei terreni a grana grossa, risulta quindi che per i terreni a grana grossa è assente il cedimento di consolidazione. La ipotesi che si pone alla base del metodo è che i terreni a grana grossa possano drenare verso l'esterno, infatti nel caso contrario, (ad esempio nel caso che uno strato sia confinato entro un volume chiuso di terreno a grana fina) le condizioni idrauliche al contorno degli strati a grana grossa sono determinate dalla applicazione del carico alla fondazione ed in particolare, poiché l'acqua non può drenare verso l'esterno il terreno si comporterebbe come un mezzo elastico con modulo elastico pari a quello dell'acqua. La deformabilità degli strati è individuata attraverso il modulo edometrico ed il modulo elastico non drenato per gli strati di terreno a grana fina. Il cedimento è calcolato in base alla teoria di Skempton e Bjerrum per gli strati a grana fina, e secondo la teoria elastica per i gli strati a grana grossa. Il cedimento di consolidazione è valutato in funzione del cedimento edometrico secondo la relazione **Wc=bWed** dove b è fornito dai diagrammi seguenti espressi in funzione del coefficiente '**A**' di Skempton, del rapporto H/B per la striscia ovvero di H/D per il quadrato o cerchio, per valori intermedi si interpola linearmente.

La precedente relazione è applicabile ad uno strato omogeneo di spessore H; nei casi reali di terreno stratificato la precedente non è applicabile, ma assumendo valida l'ipotesi di Steinbrenner possiamo porre il cedimento nella forma:

$$Wc = \sum_{i=1}^{n} \beta(A_i, z_i + \Delta_i, B, L) Wed(z_i + \Delta_i) - \beta(A_i, z_i, B, L) Wed(z_i)$$

dove:

la sommatoria è estesa ai soli strati a grana fina

A_i coefficiente di Skempton dello strato i^{mo}

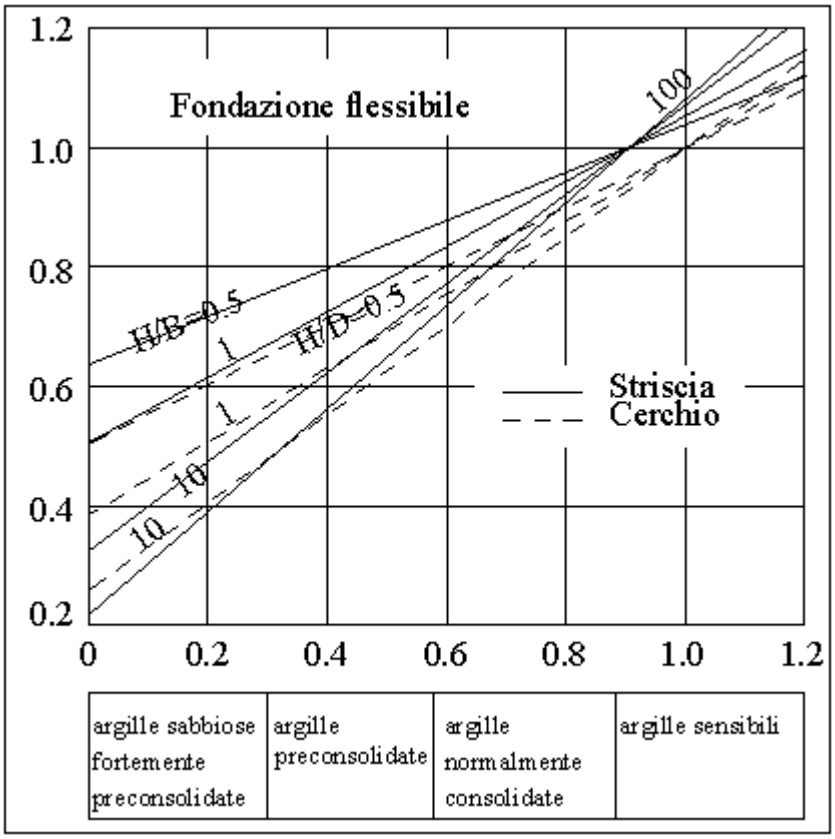
z_i quota superiore dello strato in considerazione

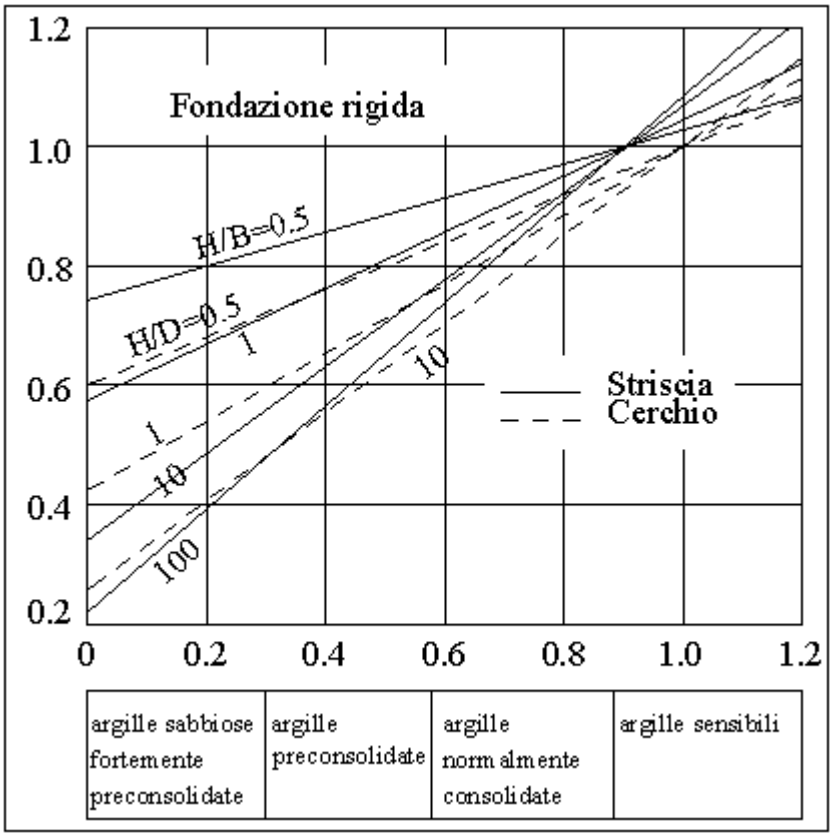
D_i spessore dello strato

$W_{ed}(zi)$ cedimento di uno strato ideale di spessore zi e modulo edometrico Eed_{i-1}

$W_{ed}(zi+Di)$ cedimento di uno strato ideale di spessore zi+Di e modulo edometrico Eed_i

b è letto dai diagrammi assumendo zi come spessore dello strato, ovvero zi+Di


Fondazione flessibile
1.2
1.0
0.8
0.6
0.4
0.2
0
0.2
0.4
0.6
0.8
1.0
1.2
100
H/B=0.5
1
H/B=0.5
1
10
10
Striscia
Cerchio
argille sabbiose fortemente preconsolidate
argille preconsolidate
argille normalmente consolidate
argille sensibili



Per gli strati a grana grossa si assume che il cedimento sia dato dalla espressione:

$$\Delta w_i = \sum_j \frac{\Delta \sigma_j}{E_{ed\,i}} \Delta z_j$$

nella quale la somma è estesa al numero di intervalli in cui si divide lo strato i e il cedimento totale degli strati a grana grossa sia:

$$Wg = \sum_i \Delta w_i$$

nella quale la somma è estesa a tutti gli strati a grana grossa.

12.1 Risultati dell'analisi

Platea 1-2

Dati della fondazione rettangolare

La falda è assente.

Base B 8.45 m

Lunghezza L 45.00 m

Eccentricità eb 0.02 m

Eccentricità el 0.00 m

Forza Fv 726957 kg

Forza Fh 14553 kg

Parametri geotecnici

D	e	w	f	c	G	g_1	g
m	°	°	°	kg/cmq	kg/cmq	t/mc	t/mc
0.50	0.00	0.00	30.00	0.00	37.51	1.75	1.75

Carico limite

La fondazione data è equivalente a una fondazione rettangolare di dimensioni B=8.40 m ed L=45.00 m. Si riportano di seguito i coefficienti correttivi.

N_q	N_c	N_g
18.401	30.140	22.400
a_q	a_c	a_g
1.000	1.000	1.000
b_q	b_c	b_g
1.000	1.000	1.000
x_q	x_c	x_g
0.963	0.961	0.944

y_q	y_c	y_g
0.798	0.779	0.798
z_q	z_c	z_g
1.108	1.114	0.925
zq	zc	zg
1.000	1.000	1.000
N'_q	N'_c	N'_g
15.668	25.136	15.612

Di seguito si riporta una sintesi dei valori utilizzati per effettuare la verifica della fondazione.

Indice di rigidezza critico Ir_{crit} 131.246

Indice di rigidezza Ir 78.961

Azione verticale sollecitante V 726957 kg

Azione orizzontale sollecitante H 14553 kg

Eccentricità lungo B eb 0.02 m

Eccentricità lungo L el 0.00 m

Carico limite verticale di calcolo Q_{lim} 12.85 kg/cmq

Carico limite verticale di progetto Qd 5.59 kg/cmq

Coefficiente di sicurezza g_v 2.300

Carico limite orizzontale di calcolo H_{lim} 419709 kg

Carico limite orizzontale di progetto Hd 381553 kg

Coefficiente di sicurezza g_h 1.100

V=726957 kg £ Vd=21126369 kg **VERIFICATO**

H=14553 kg £ Hd=381553 kg **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi.

N°	H	Eed	g	Imp.
	m	kg/cmq	t/mc	
1	2.00	80.00	1.75	No
2	5.50	75.00	1.80	No
3	12.00	130.00	1.90	No

Si riportano di seguito i risultati ottenuti.

Profondità fondazione Df 0.50 m
Carico netto q_{eff} 0.00 kg/cmq
Cedimento Immediato (fine) W0f 0 mm
Cedimento Immediato (grossa) W0g 16 mm
Cedimento di consolidazione(fine) Wc 0 mm
Cedimento totale Wt 16 mm

Platea 1-3

Dati della fondazione rettangolare

La falda è assente.
Base B 8.45 m
Lunghezza L 45.00 m
Eccentricità eb 0.01 m
Eccentricità el 0.00 m
Forza Fv 745423 kg
Forza Fh 24255 kg

Parametri geotecnici

D	e	w	f	c	G	g_1	g
m	°	°	°	kg/cmq	kg/cmq	t/mc	t/mc
0.50	0.00	0.00	30.00	0.00	37.51	1.75	1.75

Carico limite

La fondazione data è equivalente a una fondazione rettangolare di dimensioni B=8.44 m ed L=45.00 m. Si riportano di seguito i coefficienti correttivi.

N_q	N_c	N_g
18.401	30.140	22.400
a_q	a_c	a_g
1.000	1.000	1.000
b_q	b_c	b_g
1.000	1.000	1.000
x_q	x_c	x_g
0.941	0.937	0.910
y_q	y_c	y_g
0.797	0.777	0.797
z_q	z_c	z_g
1.108	1.115	0.925
zq	zc	zg
1.000	1.000	1.000
N'_q	N'_c	N'_g
15.286	24.484	15.025

Di seguito si riporta una sintesi dei valori utilizzati per effettuare la verifica della fondazione.

Indice di rigidezza critico Ir_{crit} 131.163

Indice di rigidezza Ir 78.654

Azione verticale sollecitante V 745423 kg

Azione orizzontale sollecitante H 24255 kg

Eccentricità lungo B eb 0.01 m

Eccentricità lungo L el 0.00 m

Carico limite verticale di calcolo Q_{lim} 12.43 kg/cmq

Carico limite verticale di progetto Qd 5.41 kg/cmq

Coefficiente di sicurezza g_v 2.300

Carico limite orizzontale di calcolo H_{lim} 430370 kg

Carico limite orizzontale di progetto Hd 391246 kg

Coefficiente di sicurezza g_h 1.100

V=745423 kg £ Vd=20529996 kg **VERIFICATO**

H=24255 kg £ Hd=391246 kg **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi.

N°	H	Eed	g	Imp.
	m	kg/cmq	t/mc	
1	2.00	80.00	1.75	No
2	5.50	75.00	1.80	No
3	12.00	130.00	1.90	No

Si riportano di seguito i risultati ottenuti.

Profondità fondazione Df 0.50 m

Carico netto q_{eff} 0.00 kg/cmq

Cedimento Immediato (fine) W0f 0 mm

Cedimento Immediato (grossa) W0g 17 mm

Cedimento di consolidazione(fine) Wc 0 mm

Cedimento totale Wt 17 mm

Platea 1-4

Dati della fondazione rettangolare

La falda è assente.

Base B 8.45 m

Lunghezza L 45.00 m

Eccentricità eb 0.16 m

Eccentricità el 0.00 m

Forza Fv 662463 kg

Forza Fh 24255 kg

Parametri geotecnici

D	e	w	f	c	G	g_1	g
m	°	°	°	kg/cmq	kg/cmq	t/mc	t/mc
0.50	0.00	0.00	30.00	0.00	37.51	1.75	1.75

Carico limite

La fondazione data è equivalente a una fondazione rettangolare di dimensioni B=8.12 m ed L=45.00 m. Si riportano di seguito i coefficienti correttivi.

N_q	N_c	N_g
18.401	30.140	22.400
a_q	a_c	a_g
1.000	1.000	1.000
b_q	b_c	b_g
1.000	1.000	1.000
x_q	x_c	x_g
0.933	0.930	0.899
y_q	y_c	y_g
0.807	0.789	0.807

z_q	z_c	z_g
1.104	1.110	0.928
zq	zc	zg
1.000	1.000	1.000
N'_q	N'_c	N'_g
15.303	24.533	15.080

Di seguito si riporta una sintesi dei valori utilizzati per effettuare la verifica della fondazione.

Indice di rigidezza critico Ir_{crit} 131.888

Indice di rigidezza Ir 81.399

Azione verticale sollecitante V 662463 kg

Azione orizzontale sollecitante H 24255 kg

Eccentricità lungo B eb 0.16 m

Eccentricità lungo L el 0.00 m

Carico limite verticale di calcolo Q_{lim} 12.06 kg/cmq

Carico limite verticale di progetto Qd 5.24 kg/cmq

Coefficiente di sicurezza g_v 2.300

Carico limite orizzontale di calcolo H_{lim} 382473 kg

Carico limite orizzontale di progetto Hd 347703 kg

Coefficiente di sicurezza g_h 1.100

V=662463 kg £ Vd=19155750 kg **VERIFICATO**

H=24255 kg £ Hd=347703 kg **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi.

N°	H	Eed	g	Imp.
	m	kg/cmq	t/mc	
1	2.00	80.00	1.75	No
2	5.50	75.00	1.80	No
3	12.00	130.00	1.90	No

Si riportano di seguito i risultati ottenuti.

Profondità fondazione Df 0.50 m
Carico netto q_{eff} 0.00 kg/cmq
Cedimento Immediato (fine) W0f 0 mm
Cedimento Immediato (grossa) W0g 14 mm
Cedimento di consolidazione(fine) Wc 0 mm
Cedimento totale Wt 14 mm

Platea 1-5

Dati della fondazione rettangolare

La falda è assente.
Base B 8.45 m
Lunghezza L 45.00 m
Eccentricità eb 0.03 m
Eccentricità el 0.00 m
Forza Fv 731646 kg
Forza Fh 14553 kg

Parametri geotecnici

D	e	w	f	c	G	g_1	g
m	°	°	°	kg/cmq	kg/cmq	t/mc	t/mc
0.50	0.00	0.00	30.00	0.00	37.51	1.75	1.75

Carico limite

La fondazione data è equivalente a una fondazione rettangolare di dimensioni B=8.39 m ed L=45.00 m. Si riportano di seguito i coefficienti correttivi.

N_q	N_c	N_g
18.401	30.140	22.400
a_q	a_c	a_g
1.000	1.000	1.000
b_q	b_c	b_g
1.000	1.000	1.000
x_q	x_c	x_g
0.964	0.962	0.944
y_q	y_c	y_g
0.798	0.779	0.798
z_q	z_c	z_g
1.108	1.114	0.925
zq	zc	zg
1.000	1.000	1.000
N'_q	N'_c	N'_g
15.677	25.151	15.626

Di seguito si riporta una sintesi dei valori utilizzati per effettuare la verifica della fondazione.

Indice di rigidezza critico Ir_{crit} 131.271

Indice di rigidezza Ir 79.054

Azione verticale sollecitante V 731646 kg

Azione orizzontale sollecitante H 14553 kg

Eccentricità lungo B eb 0.03 m

Eccentricità lungo L el 0.00 m

Carico limite verticale di calcolo Q_{lim} 12.85 kg/cmq

Carico limite verticale di progetto Qd 5.59 kg/cmq

Coefficiente di sicurezza g_v 2.300

Carico limite orizzontale di calcolo H_{lim} 422416 kg

Carico limite orizzontale di progetto Hd 384015 kg

Coefficiente di sicurezza g_h 1.100

V=731646 kg £ Vd=21092097 kg **VERIFICATO**

H=14553 kg £ Hd=384015 kg **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi.

N°	H	Eed	g	Imp.
	m	kg/cmq	t/mc	
1	2.00	80.00	1.75	No
2	5.50	75.00	1.80	No
3	12.00	130.00	1.90	No

Si riportano di seguito i risultati ottenuti.

Profondità fondazione Df 0.50 m

Carico netto q_{eff} 0.00 kg/cmq

Cedimento Immediato (fine) W0f 0 mm

Cedimento Immediato (grossa) W0g 16 mm

Cedimento di consolidazione(fine) Wc 0 mm

Cedimento totale Wt 16 mm

Platea 1-(6+7)-I-1

Dati della fondazione rettangolare

La falda è assente.

Base B 8.45 m

Lunghezza L 45.00 m

Eccentricità eb 0.02 m

Eccentricità el 0.16 m

Forza Fv 534045 kg

Forza Fh 19233 kg

Parametri geotecnici

D	e	w	f	c	G	g_1	g
m	°	°	°	kg/cmq	kg/cmq	t/mc	t/mc
0.50	0.00	0.00	30.00	0.00	37.51	1.75	1.75

Carico limite

La fondazione data è equivalente a una fondazione rettangolare di dimensioni B=8.40 m ed L=44.68 m. Si riportano di seguito i coefficienti correttivi.

N_q	N_c	N_g
18.401	30.140	22.400
a_q	a_c	a_g
1.000	1.000	1.000
b_q	b_c	b_g
1.000	1.000	1.000
x_q	x_c	x_g
0.935	0.931	0.901
y_q	y_c	y_g

0.798	0.779	0.798
z_q	z_c	z_g
1.109	1.115	0.925
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.921
N'_q	N'_c	N'_g
15.219	24.373	13.715

Di seguito si riporta una sintesi dei valori utilizzati per effettuare la verifica della fondazione.

Coeff. sismico Kh 0.097

Indice di rigidezza critico Ir_{crit} 131.114

Indice di rigidezza Ir 78.977

Azione verticale sollecitante V 534045 kg

Azione orizzontale sollecitante H 19233 kg

Eccentricità lungo B eb 0.02 m

Eccentricità lungo L el 0.16 m

Carico limite verticale di calcolo Q_{lim} 11.41 kg/cmq

Carico limite verticale di progetto Qd 4.96 kg/cmq

Coefficiente di sicurezza g_v 2.300

Carico limite orizzontale di calcolo H_{lim} 308331 kg

Carico limite orizzontale di progetto Hd 280301 kg

Coefficiente di sicurezza g_h 1.100

V=534045 kg £ Vd=18627235 kg **VERIFICATO**

H=19233 kg £ Hd=280301 kg **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi.

N°	H	Eed	g	Imp.
	m	kg/cmq	t/mc	
1	2.00	80.00	1.75	No
2	5.50	75.00	1.80	No
3	12.00	130.00	1.90	No

Si riportano di seguito i risultati ottenuti.

Profondità fondazione Df 0.50 m
Carico netto q_{eff} 0.00 kg/cmq
Cedimento Immediato (fine) W0f 0 mm
Cedimento Immediato (grossa) W0g 8 mm
Cedimento di consolidazione(fine) Wc 0 mm
Cedimento totale Wt 8 mm

Platea 1-(6+7)-I-2
Dati della fondazione rettangolare
La falda è assente.
Base B 8.45 m
Lunghezza L 45.00 m
Eccentricità eb 0.10 m
Eccentricità el 0.14 m
Forza Fv 531061 kg
Forza Fh 21678 kg

Parametri geotecnici

D	e	w	f	c	G	g_1	g
m	°	°	°	kg/cmq	kg/cmq	t/mc	t/mc
0.50	0.00	0.00	30.00	0.00	37.51	1.75	1.75

Carico limite

La fondazione data è equivalente a una fondazione rettangolare di dimensioni B=8.25 m ed L=44.71 m. Si riportano di seguito i coefficienti correttivi.

N_q	N_c	N_g
18.401	30.140	22.400
a_q	a_c	a_g
1.000	1.000	1.000
b_q	b_c	b_g
1.000	1.000	1.000
x_q	x_c	x_g
0.926	0.922	0.888
y_q	y_c	y_g
0.803	0.784	0.803
z_q	z_c	z_g
1.107	1.113	0.926
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.921
N'_q	N'_c	N'_g
15.139	24.245	13.618

Di seguito si riporta una sintesi dei valori utilizzati per effettuare la verifica della fondazione.

Coeff. sismico Kh 0.097

Indice di rigidezza critico Ir_{crit} 131.463

Indice di rigidezza Ir 80.227

Azione verticale sollecitante V 531061 kg

Azione orizzontale sollecitante H 21678 kg

Eccentricità lungo B eb 0.10 m

Eccentricità lungo L el 0.14 m

Carico limite verticale di calcolo Q_{lim} 11.16 kg/cmq

Carico limite verticale di progetto Qd 4.85 kg/cmq

Coefficiente di sicurezza g_v 2.300

Carico limite orizzontale di calcolo H_{lim} 306608 kg

Carico limite orizzontale di progetto Hd 278735 kg

Coefficiente di sicurezza g_h 1.100

V=531061 kg £ Vd=17910633 kg **VERIFICATO**

H=21678 kg £ Hd=278735 kg **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi.

N°	H	Eed	g	Imp.
	m	kg/cmq	t/mc	
1	2.00	80.00	1.75	No
2	5.50	75.00	1.80	No
3	12.00	130.00	1.90	No

Si riportano di seguito i risultati ottenuti.

Profondità fondazione Df 0.50 m

Carico netto q_{eff} 0.00 kg/cmq

Cedimento Immediato (fine) W0f 0 mm

Cedimento Immediato (grossa) W0g 8 mm

Cedimento di consolidazione(fine) Wc 0 mm

Cedimento totale Wt 8 mm

Platea 1-(6+7)-I-3

Dati della fondazione rettangolare

La falda è assente.

Base B 8.45 m

Lunghezza L 45.00 m

Eccentricità eb 0.02 m

Eccentricità el 0.14 m

Forza Fv 534045 kg

Forza Fh 21678 kg

Parametri geotecnici

D	e	w	f	c	G	g_1	g
m	°	°	°	kg/cmq	kg/cmq	t/mc	t/mc
0.50	0.00	0.00	30.00	0.00	37.51	1.75	1.75

Carico limite

La fondazione data è equivalente a una fondazione rettangolare di dimensioni B=8.40 m ed L=44.71 m. Si riportano di seguito i coefficienti correttivi.

N_q	N_c	N_g
18.401	30.140	22.400
a_q	a_c	a_g
1.000	1.000	1.000
b_q	b_c	b_g
1.000	1.000	1.000
x_q	x_c	x_g
0.927	0.922	0.889
y_q	y_c	y_g

0.798	0.779	0.798
z_q	z_c	z_g
1.108	1.115	0.925
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.921
N'_q	N'_c	N'_g
15.084	24.144	13.530

Di seguito si riporta una sintesi dei valori utilizzati per effettuare la verifica della fondazione.

Coeff. sismico Kh 0.097

Indice di rigidezza critico Ir_{crit} 131.128

Indice di rigidezza Ir 78.977

Azione verticale sollecitante V 534045 kg

Azione orizzontale sollecitante H 21678 kg

Eccentricità lungo B eb 0.02 m

Eccentricità lungo L el 0.14 m

Carico limite verticale di calcolo Q_{lim} 11.27 kg/cmq

Carico limite verticale di progetto Qd 4.90 kg/cmq

Coefficiente di sicurezza g_v 2.300

Carico limite orizzontale di calcolo H_{lim} 308331 kg

Carico limite orizzontale di progetto Hd 280301 kg

Coefficiente di sicurezza g_h 1.100

V=534045 kg £ Vd=18400419 kg **VERIFICATO**

H=21678 kg £ Hd=280301 kg **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi.

N°	H	Eed	g	Imp.
	m	kg/cmq	t/mc	
1	2.00	80.00	1.75	No
2	5.50	75.00	1.80	No
3	12.00	130.00	1.90	No

Si riportano di seguito i risultati ottenuti.

Profondità fondazione Df 0.50 m

Carico netto q_{eff} 0.00 kg/cmq

Cedimento Immediato (fine) W0f 0 mm

Cedimento Immediato (grossa) W0g 8 mm

Cedimento di consolidazione(fine) Wc 0 mm

Cedimento totale Wt 8 mm

Platea 1-(6+7)-I-4

Dati della fondazione rettangolare

La falda è assente.

Base B 8.45 m

Lunghezza L 45.00 m

Eccentricità eb 0.10 m

Eccentricità el 0.16 m

Forza Fv 531061 kg

Forza Fh 19233 kg

Parametri geotecnici

D	e	w	f	c	G	g_1	g
m	°	°	°	kg/cmq	kg/cmq	t/mc	t/mc
0.50	0.00	0.00	30.00	0.00	37.51	1.75	1.75

Carico limite

La fondazione data è equivalente a una fondazione rettangolare di dimensioni B=8.25 m ed L=44.68 m. Si riportano di seguito i coefficienti correttivi.

N_q	N_c	N_g
18.401	30.140	22.400
a_q	a_c	a_g
1.000	1.000	1.000
b_q	b_c	b_g
1.000	1.000	1.000
x_q	x_c	x_g
0.934	0.930	0.900
y_q	y_c	y_g
0.803	0.784	0.803
z_q	z_c	z_g
1.107	1.113	0.926
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.921
N'_q	N'_c	N'_g
15.275	24.477	13.805

Di seguito si riporta una sintesi dei valori utilizzati per effettuare la verifica della fondazione.

Coeff. sismico Kh 0.097

Indice di rigidezza critico Ir_{crit} 131.449

Indice di rigidezza Ir 80.227

Azione verticale sollecitante V 531061 kg

Azione orizzontale sollecitante H 19233 kg

Eccentricità lungo B eb 0.10 m

Eccentricità lungo L el 0.16 m

Carico limite verticale di calcolo Q_{lim} 11.31 kg/cmq

Carico limite verticale di progetto Qd 4.92 kg/cmq

Coefficiente di sicurezza g_v 2.300

Carico limite orizzontale di calcolo H_{lim} 306608 kg

Carico limite orizzontale di progetto Hd 278735 kg

Coefficiente di sicurezza g_h 1.100

V=531061 kg £ Vd=18132356 kg **VERIFICATO**

H=19233 kg £ Hd=278735 kg **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi.

N°	H	Eed	g	Imp.
	m	kg/cmq	t/mc	
1	2.00	80.00	1.75	No
2	5.50	75.00	1.80	No
3	12.00	130.00	1.90	No

Si riportano di seguito i risultati ottenuti.

Profondità fondazione Df 0.50 m

Carico netto q_{eff} 0.00 kg/cmq

Cedimento Immediato (fine) W0f 0 mm

Cedimento Immediato (grossa) W0g 8 mm

Cedimento di consolidazione(fine) Wc 0 mm

Cedimento totale Wt 8 mm

Platea 1-(6+7)-II-1

Dati della fondazione rettangolare

La falda è assente.

Base B 8.45 m

Lunghezza L 45.00 m

Eccentricità eb 0.06 m

Eccentricità el 0.07 m

Forza Fv 537526 kg

Forza Fh 26484 kg

Parametri geotecnici

D	e	w	f	c	G	g_1	g
m	°	°	°	kg/cmq	kg/cmq	t/mc	t/mc
0.50	0.00	0.00	30.00	0.00	37.51	1.75	1.75

Carico limite

La fondazione data è equivalente a una fondazione rettangolare di dimensioni B=8.33 m ed L=44.85 m. Si riportano di seguito i coefficienti correttivi.

N_q	N_c	N_g
18.401	30.140	22.400
a_q	a_c	a_g
1.000	1.000	1.000

b_q	b_c	b_g
1.000	1.000	1.000
x_q	x_c	x_g
0.911	0.906	0.866
y_q	y_c	y_g
0.800	0.781	0.800
z_q	z_c	z_g
1.107	1.113	0.926
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.921
N'_q	N'_c	N'_g
14.855	23.758	13.232

Di seguito si riporta una sintesi dei valori utilizzati per effettuare la verifica della fondazione.

Coeff. sismico Kh 0.097

Indice di rigidezza critico Ir_{crit} 131.351

Indice di rigidezza Ir 79.580

Azione verticale sollecitante V 537526 kg

Azione orizzontale sollecitante H 26484 kg

Eccentricità lungo B eb 0.06 m

Eccentricità lungo L el 0.07 m

Carico limite verticale di calcolo Q_{lim} 10.94 kg/cmq

Carico limite verticale di progetto Qd 4.76 kg/cmq

Coefficiente di sicurezza g_v 2.300

Carico limite orizzontale di calcolo H_{lim} 310341 kg

Carico limite orizzontale di progetto Hd 282128 kg

Coefficiente di sicurezza g_h 1.100

V=537526 kg £ Vd=17778542 kg **VERIFICATO**

H=26484 kg £ Hd=282128 kg **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi.

N°	H	Eed	g	Imp.
	m	kg/cmq	t/mc	
1	2.00	80.00	1.75	No
2	5.50	75.00	1.80	No
3	12.00	130.00	1.90	No

Si riportano di seguito i risultati ottenuti.

Profondità fondazione Df 0.50 m

Carico netto q_{eff} 0.00 kg/cmq

Cedimento Immediato (fine) W0f 0 mm

Cedimento Immediato (grossa) W0g 8 mm

Cedimento di consolidazione(fine) Wc 0 mm

Cedimento totale Wt 8 mm

Platea 1-(6+7)-II-2

Dati della fondazione rettangolare

La falda è assente.

Base B 8.45 m

Lunghezza L 45.00 m

Eccentricità eb 0.18 m

Eccentricità el 0.02 m

Forza Fv 527580 kg

Forza Fh 28310 kg

Parametri geotecnici

D	e	w	f	c	G	g_1	g
m	°	°	°	kg/cmq	kg/cmq	t/mc	t/mc
0.50	0.00	0.00	30.00	0.00	37.51	1.75	1.75

Carico limite

La fondazione data è equivalente a una fondazione rettangolare di dimensioni B=8.08 m ed L=44.96 m. Si riportano di seguito i coefficienti correttivi.

N_q	N_c	N_g
18.401	30.140	22.400
a_q	a_c	a_g
1.000	1.000	1.000
b_q	b_c	b_g
1.000	1.000	1.000
x_q	x_c	x_g
0.903	0.898	0.855
y_q	y_c	y_g
0.808	0.790	0.808
z_q	z_c	z_g
1.104	1.110	0.928
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.921
N'_q	N'_c	N'_g
14.826	23.722	13.220

Di seguito si riporta una sintesi dei valori utilizzati per effettuare la verifica della fondazione.

Coeff. sismico Kh 0.097

Indice di rigidezza critico Ir_{crit} 131.964

Indice di rigidezza Ir 81.755

Azione verticale sollecitante V 527580 kg

Azione orizzontale sollecitante H 28310 kg

Eccentricità lungo B eb 0.18 m

Eccentricità lungo L el 0.02 m

Carico limite verticale di calcolo Q_{lim} 10.65 kg/cmq

Carico limite verticale di progetto Qd 4.63 kg/cmq

Coefficiente di sicurezza g_v 2.300

Carico limite orizzontale di calcolo H_{lim} 304598 kg

Carico limite orizzontale di progetto Hd 276908 kg

Coefficiente di sicurezza g_h 1.100

V=527580 kg £ Vd=16819478 kg **VERIFICATO**

H=28310 kg £ Hd=276908 kg **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi.

N°	H	Eed	g	Imp.
	m	kg/cmq	t/mc	
1	2.00	80.00	1.75	No
2	5.50	75.00	1.80	No
3	12.00	130.00	1.90	No

Si riportano di seguito i risultati ottenuti.

Profondità fondazione Df 0.50 m

Carico netto q_{eff} 0.00 kg/cmq

Cedimento Immediato (fine) W0f 0 mm

Cedimento Immediato (grossa) W0g 8 mm

Cedimento di consolidazione(fine) Wc 0 mm

Cedimento totale Wt 8 mm

Platea 1-(6+7)-II-3

Dati della fondazione rettangolare

La falda è assente.

Base B 8.45 m

Lunghezza L 45.00 m

Eccentricità eb 0.06 m

Eccentricità el 0.02 m

Forza Fv 537526 kg

Forza Fh 28310 kg

Parametri geotecnici

D	e	w	f	c	G	g_1	g
m	°	°	°	kg/cmq	kg/cmq	t/mc	t/mc
0.50	0.00	0.00	30.00	0.00	37.51	1.75	1.75

Carico limite

La fondazione data è equivalente a una fondazione rettangolare di dimensioni B=8.33 m ed L=44.96 m. Si riportano di seguito i coefficienti correttivi.

N_q	N_c	N_g
18.401	30.140	22.400
a_q	a_c	a_g
1.000	1.000	1.000

b_q	b_c	b_g
1.000	1.000	1.000
x_q	x_c	x_g
0.905	0.900	0.857
y_q	y_c	y_g
0.800	0.781	0.800
z_q	z_c	z_g
1.107	1.113	0.926
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.921
N'_q	N'_c	N'_g
14.751	23.581	13.098

Di seguito si riporta una sintesi dei valori utilizzati per effettuare la verifica della fondazione.

Coeff. sismico Kh 0.097

Indice di rigidezza critico Ir_{crit} 131.398

Indice di rigidezza Ir 79.580

Azione verticale sollecitante V 537526 kg

Azione orizzontale sollecitante H 28310 kg

Eccentricità lungo B eb 0.06 m

Eccentricità lungo L el 0.02 m

Carico limite verticale di calcolo Q_{lim} 10.84 kg/cmq

Carico limite verticale di progetto Qd 4.71 kg/cmq

Coefficiente di sicurezza g_v 2.300

Carico limite orizzontale di calcolo H_{lim} 310341 kg

Carico limite orizzontale di progetto Hd 282128 kg

Coefficiente di sicurezza g_h 1.100

V=537526 kg £ Vd=17648715 kg **VERIFICATO**

H=28310 kg £ Hd=282128 kg **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi.

N°	H	Eed	g	Imp.
	m	kg/cmq	t/mc	
1	2.00	80.00	1.75	No
2	5.50	75.00	1.80	No
3	12.00	130.00	1.90	No

Si riportano di seguito i risultati ottenuti.

Profondità fondazione Df 0.50 m

Carico netto q_{eff} 0.00 kg/cmq

Cedimento Immediato (fine) W0f 0 mm

Cedimento Immediato (grossa) W0g 8 mm

Cedimento di consolidazione(fine) Wc 0 mm

Cedimento totale Wt 8 mm

Platea 1-(6+7)-II-4

Dati della fondazione rettangolare

La falda è assente.

Base B 8.45 m

Lunghezza L 45.00 m

Eccentricità eb 0.18 m

Eccentricità el 0.07 m

Forza Fv 527580 kg

Forza Fh 26484 kg

Parametri geotecnici

D	e	w	f	c	G	g_1	g
m	°	°	°	kg/cmq	kg/cmq	t/mc	t/mc
0.50	0.00	0.00	30.00	0.00	37.51	1.75	1.75

Carico limite

La fondazione data è equivalente a una fondazione rettangolare di dimensioni B=8.08 m ed L=44.85 m. Si riportano di seguito i coefficienti correttivi.

N_q	N_c	N_g
18.401	30.140	22.400
a_q	a_c	a_g
1.000	1.000	1.000
b_q	b_c	b_g
1.000	1.000	1.000
x_q	x_c	x_g
0.909	0.904	0.864
y_q	y_c	y_g
0.808	0.790	0.808
z_q	z_c	z_g
1.104	1.110	0.928
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.921
N'_q	N'_c	N'_g
14.932	23.903	13.357

Di seguito si riporta una sintesi dei valori utilizzati per effettuare la verifica della fondazione.

Coeff. sismico Kh 0.097

Indice di rigidezza critico Ir_{crit} 131.918

Indice di rigidezza Ir 81.755

Azione verticale sollecitante V 527580 kg

Azione orizzontale sollecitante H 26484 kg

Eccentricità lungo B eb 0.18 m

Eccentricità lungo L el 0.07 m

Carico limite verticale di calcolo Q_{lim} 10.75 kg/cmq

Carico limite verticale di progetto Qd 4.67 kg/cmq

Coefficiente di sicurezza g_v 2.300

Carico limite orizzontale di calcolo H_{lim} 304598 kg

Carico limite orizzontale di progetto Hd 276908 kg

Coefficiente di sicurezza g_h 1.100

V=527580 kg £ Vd=16945890 kg **VERIFICATO**

H=26484 kg £ Hd=276908 kg **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi.

N°	H	Eed	g	Imp.
	m	kg/cmq	t/mc	
1	2.00	80.00	1.75	No
2	5.50	75.00	1.80	No
3	12.00	130.00	1.90	No

Si riportano di seguito i risultati ottenuti.

Profondità fondazione Df 0.50 m

Carico netto q_{eff} 0.00 kg/cmq

Cedimento Immediato (fine) W0f 0 mm

Cedimento Immediato (grossa) W0g 8 mm

Cedimento di consolidazione(fine) Wc 0 mm

Cedimento totale Wt 8 mm

Platea 1-(6+7)-III-1

Dati della fondazione rettangolare

La falda è assente.

Base B 8.45 m

Lunghezza L 45.00 m

Eccentricità eb 0.02 m

Eccentricità el 0.14 m

Forza Fv 534044 kg

Forza Fh 21417 kg

Parametri geotecnici

D	e	w	f	c	G	g_1	g
m	°	°	°	kg/cmq	kg/cmq	t/mc	t/mc
0.50	0.00	0.00	30.00	0.00	37.51	1.75	1.75

Carico limite

La fondazione data è equivalente a una fondazione rettangolare di dimensioni B=8.40 m ed L=44.71 m. Si riportano di seguito i coefficienti correttivi.

N_q	N_c	N_g
18.401	30.140	22.400
a_q	a_c	a_g
1.000	1.000	1.000
b_q	b_c	b_g

1.000	1.000	1.000
x_q	x_c	x_g
0.927	0.923	0.890
y_q	y_c	y_g
0.798	0.779	0.798
z_q	z_c	z_g
1.108	1.115	0.925
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.921
N'_q	N'_c	N'_g
15.098	24.168	13.550

Di seguito si riporta una sintesi dei valori utilizzati per effettuare la verifica della fondazione.

Coeff. sismico Kh 0.097

Indice di rigidezza critico Ir_{crit} 131.128

Indice di rigidezza Ir 78.977

Azione verticale sollecitante V 534044 kg

Azione orizzontale sollecitante H 21417 kg

Eccentricità lungo B eb 0.02 m

Eccentricità lungo L el 0.14 m

Carico limite verticale di calcolo Q_{lim} 11.28 kg/cmq

Carico limite verticale di progetto Qd 4.91 kg/cmq

Coefficiente di sicurezza g_v 2.300

Carico limite orizzontale di calcolo H_{lim} 308330 kg

Carico limite orizzontale di progetto Hd 280300 kg

Coefficiente di sicurezza g_h 1.100

V=534044 kg £ Vd=18426076 kg **VERIFICATO**

H=21417 kg £ Hd=280300 kg **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi.

N°	H	Eed	g	Imp.
	m	kg/cmq	t/mc	
1	2.00	80.00	1.75	No
2	5.50	75.00	1.80	No
3	12.00	130.00	1.90	No

Si riportano di seguito i risultati ottenuti.

Profondità fondazione Df 0.50 m

Carico netto q_{eff} 0.00 kg/cmq

Cedimento Immediato (fine) W0f 0 mm

Cedimento Immediato (grossa) W0g 8 mm

Cedimento di consolidazione(fine) Wc 0 mm

Cedimento totale Wt 8 mm

Platea 1-(6+7)-III-2

Dati della fondazione rettangolare

La falda è assente.

Base B 8.45 m

Lunghezza L 45.00 m

Eccentricità eb 0.10 m

Eccentricità el 0.16 m

Forza Fv 531062 kg

Forza Fh 19482 kg

Parametri geotecnici

D	e	w	f	c	G	g_1	g
m	°	°	°	kg/cmq	kg/cmq	t/mc	t/mc
0.50	0.00	0.00	30.00	0.00	37.51	1.75	1.75

Carico limite

La fondazione data è equivalente a una fondazione rettangolare di dimensioni B=8.25 m ed L=44.68 m. Si riportano di seguito i coefficienti correttivi.

N_q	N_c	N_g
18.401	30.140	22.400
a_q	a_c	a_g
1.000	1.000	1.000
b_q	b_c	b_g
1.000	1.000	1.000
x_q	x_c	x_g
0.933	0.930	0.899
y_q	y_c	y_g
0.803	0.784	0.803
z_q	z_c	z_g
1.107	1.113	0.926
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.921
N'_q	N'_c	N'_g
15.261	24.454	13.786

Di seguito si riporta una sintesi dei valori utilizzati per effettuare la verifica della fondazione.

Coeff. sismico Kh 0.097

Indice di rigidezza critico Ir_{crit} 131.449

Indice di rigidezza Ir 80.227

Azione verticale sollecitante V 531062 kg

Azione orizzontale sollecitante H 19482 kg

Eccentricità lungo B eb 0.10 m

Eccentricità lungo L el 0.16 m

Carico limite verticale di calcolo Q_{lim} 11.29 kg/cmq

Carico limite verticale di progetto Qd 4.91 kg/cmq

Coefficiente di sicurezza g_v 2.300

Carico limite orizzontale di calcolo H_{lim} 306609 kg

Carico limite orizzontale di progetto Hd 278735 kg

Coefficiente di sicurezza g_h 1.100

V=531062 kg £ Vd=18108573 kg **VERIFICATO**

H=19482 kg £ Hd=278735 kg **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi.

N°	H	Eed	g	Imp.
	m	kg/cmq	t/mc	
1	2.00	80.00	1.75	No
2	5.50	75.00	1.80	No
3	12.00	130.00	1.90	No

Si riportano di seguito i risultati ottenuti.

Profondità fondazione Df 0.50 m

Carico netto q_{eff} 0.00 kg/cmq

Cedimento Immediato (fine) W0f 0 mm

Cedimento Immediato (grossa) W0g 8 mm

Cedimento di consolidazione(fine) Wc 0 mm

Cedimento totale Wt 8 mm

Platea 1-(6+7)-III-3

Dati della fondazione rettangolare

La falda è assente.

Base B 8.45 m

Lunghezza L 45.00 m

Eccentricità eb 0.02 m

Eccentricità el 0.16 m

Forza Fv 534044 kg

Forza Fh 19482 kg

Parametri geotecnici

D	e	w	f	c	G	g_1	g
m	°	°	°	kg/cmq	kg/cmq	t/mc	t/mc
0.50	0.00	0.00	30.00	0.00	37.51	1.75	1.75

Carico limite

La fondazione data è equivalente a una fondazione rettangolare di dimensioni B=8.40 m ed L=44.68 m. Si riportano di seguito i coefficienti correttivi.

N_q	N_c	N_g
18.401	30.140	22.400
a_q	a_c	a_g
1.000	1.000	1.000

b_q	b_c	b_g
1.000	1.000	1.000
x_q	x_c	x_g
0.934	0.930	0.900
y_q	y_c	y_g
0.798	0.779	0.798
z_q	z_c	z_g
1.109	1.115	0.925
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.921
N'_q	N'_c	N'_g
15.205	24.350	13.696

Di seguito si riporta una sintesi dei valori utilizzati per effettuare la verifica della fondazione.

Coeff. sismico Kh 0.097

Indice di rigidezza critico Ir_{crit} 131.114

Indice di rigidezza Ir 78.977

Azione verticale sollecitante V 534044 kg

Azione orizzontale sollecitante H 19482 kg

Eccentricità lungo B eb 0.02 m

Eccentricità lungo L el 0.16 m

Carico limite verticale di calcolo Q_{lim} 11.40 kg/cmq

Carico limite verticale di progetto Qd 4.96 kg/cmq

Coefficiente di sicurezza g_v 2.300

Carico limite orizzontale di calcolo H_{lim} 308330 kg

Carico limite orizzontale di progetto Hd 280300 kg

Coefficiente di sicurezza g_h 1.100

V=534044 kg £ Vd=18602567 kg **VERIFICATO**

H=19482 kg £ Hd=280300 kg **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi.

N°	H	Eed	g	Imp.
	m	kg/cmq	t/mc	
1	2.00	80.00	1.75	No
2	5.50	75.00	1.80	No
3	12.00	130.00	1.90	No

Si riportano di seguito i risultati ottenuti.

Profondità fondazione Df 0.50 m

Carico netto q_{eff} 0.00 kg/cmq

Cedimento Immediato (fine) W0f 0 mm

Cedimento Immediato (grossa) W0g 8 mm

Cedimento di consolidazione(fine) Wc 0 mm

Cedimento totale Wt 8 mm

Platea 1-(6+7)-III-4

Dati della fondazione rettangolare

La falda è assente.

Base B 8.45 m

Lunghezza L 45.00 m

Eccentricità eb 0.10 m

Eccentricità el 0.14 m

Forza Fv 531062 kg

Forza Fh 21417 kg

Parametri geotecnici

D	e	w	f	c	G	g_1	g
m	°	°	°	kg/cmq	kg/cmq	t/mc	t/mc
0.50	0.00	0.00	30.00	0.00	37.51	1.75	1.75

Carico limite

La fondazione data è equivalente a una fondazione rettangolare di dimensioni B=8.25 m ed L=44.71 m. Si riportano di seguito i coefficienti correttivi.

N_q	N_c	N_g
18.401	30.140	22.400
a_q	a_c	a_g
1.000	1.000	1.000
b_q	b_c	b_g
1.000	1.000	1.000
x_q	x_c	x_g
0.927	0.923	0.890
y_q	y_c	y_g
0.803	0.784	0.803
z_q	z_c	z_g
1.107	1.113	0.926
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.921
N'_q	N'_c	N'_g
15.153	24.270	13.638

Di seguito si riporta una sintesi dei valori utilizzati per effettuare la verifica della fondazione.

Coeff. sismico Kh 0.097

Indice di rigidezza critico Ir_{crit} 131.463

Indice di rigidezza Ir 80.227

Azione verticale sollecitante V 531062 kg

Azione orizzontale sollecitante H 21417 kg

Eccentricità lungo B eb 0.10 m

Eccentricità lungo L el 0.14 m

Carico limite verticale di calcolo Q_{lim} 11.18 kg/cmq

Carico limite verticale di progetto Qd 4.86 kg/cmq

Coefficiente di sicurezza g_v 2.300

Carico limite orizzontale di calcolo H_{lim} 306609 kg

Carico limite orizzontale di progetto Hd 278735 kg

Coefficiente di sicurezza g_h 1.100

V=531062 kg £ Vd=17935286 kg **VERIFICATO**

H=21417 kg £ Hd=278735 kg **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi.

N°	H	Eed	g	Imp.
	m	kg/cmq	t/mc	
1	2.00	80.00	1.75	No
2	5.50	75.00	1.80	No
3	12.00	130.00	1.90	No

Si riportano di seguito i risultati ottenuti.

Profondità fondazione Df 0.50 m

Carico netto q_{eff} 0.00 kg/cmq

Cedimento Immediato (fine) W0f 0 mm

Cedimento Immediato (grossa) W0g 8 mm

Cedimento di consolidazione(fine) Wc 0 mm

Cedimento totale Wt 8 mm

Platea 1-(6+7)-IV-1

Dati della fondazione rettangolare

La falda è assente.

Base B 8.45 m

Lunghezza L 45.00 m

Eccentricità eb 0.06 m

Eccentricità el 0.02 m

Forza Fv 537523 kg

Forza Fh 27969 kg

Parametri geotecnici

D	e	w	f	c	G	g_1	g
m	°	°	°	kg/cmq	kg/cmq	t/mc	t/mc
0.50	0.00	0.00	30.00	0.00	37.51	1.75	1.75

Carico limite

La fondazione data è equivalente a una fondazione rettangolare di dimensioni B=8.33 m ed L=44.96 m. Si riportano di seguito i coefficienti correttivi.

N_q	N_c	N_g
18.401	30.140	22.400
a_q	a_c	a_g
1.000	1.000	1.000

b_q	b_c	b_g
1.000	1.000	1.000
x_q	x_c	x_g
0.906	0.901	0.859
y_q	y_c	y_g
0.800	0.781	0.800
z_q	z_c	z_g
1.107	1.113	0.926
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.921
N'_q	N'_c	N'_g
14.769	23.612	13.123

Di seguito si riporta una sintesi dei valori utilizzati per effettuare la verifica della fondazione.

Coeff. sismico Kh 0.097

Indice di rigidezza critico Ir_{crit} 131.397

Indice di rigidezza Ir 79.580

Azione verticale sollecitante V 537523 kg

Azione orizzontale sollecitante H 27969 kg

Eccentricità lungo B eb 0.06 m

Eccentricità lungo L el 0.02 m

Carico limite verticale di calcolo Q_{lim} 10.86 kg/cmq

Carico limite verticale di progetto Qd 4.72 kg/cmq

Coefficiente di sicurezza g_v 2.300

Carico limite orizzontale di calcolo H_{lim} 310339 kg

Carico limite orizzontale di progetto Hd 282126 kg

Coefficiente di sicurezza g_h 1.100

V=537523 kg £ Vd=17680464 kg **VERIFICATO**

H=27969 kg £ Hd=282126 kg **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi.

N°	H	Eed	g	Imp.
	m	kg/cmq	t/mc	
1	2.00	80.00	1.75	No
2	5.50	75.00	1.80	No
3	12.00	130.00	1.90	No

Si riportano di seguito i risultati ottenuti.

Profondità fondazione Df 0.50 m

Carico netto q_{eff} 0.00 kg/cmq

Cedimento Immediato (fine) W0f 0 mm

Cedimento Immediato (grossa) W0g 8 mm

Cedimento di consolidazione(fine) Wc 0 mm

Cedimento totale Wt 8 mm

Platea 1-(6+7)-IV-2

Dati della fondazione rettangolare

La falda è assente.

Base B 8.45 m

Lunghezza L 45.00 m

Eccentricità eb 0.18 m

Eccentricità el 0.07 m

Forza Fv 527583 kg

Forza Fh 26515 kg

Parametri geotecnici

D	e	w	f	c	G	g_1	g
m	°	°	°	kg/cmq	kg/cmq	t/mc	t/mc
0.50	0.00	0.00	30.00	0.00	37.51	1.75	1.75

Carico limite

La fondazione data è equivalente a una fondazione rettangolare di dimensioni B=8.08 m ed L=44.85 m. Si riportano di seguito i coefficienti correttivi.

N_q	N_c	N_g
18.401	30.140	22.400
a_q	a_c	a_g
1.000	1.000	1.000
b_q	b_c	b_g
1.000	1.000	1.000
x_q	x_c	x_g
0.909	0.904	0.863
y_q	y_c	y_g
0.808	0.790	0.808
z_q	z_c	z_g
1.104	1.110	0.928
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.921
N'_q	N'_c	N'_g
14.930	23.900	13.355

Di seguito si riporta una sintesi dei valori utilizzati per effettuare la verifica della fondazione.

Coeff. sismico Kh 0.097

Indice di rigidezza critico Ir_{crit} 131.918

Indice di rigidezza Ir 81.755

Azione verticale sollecitante V 527583 kg

Azione orizzontale sollecitante H 26515 kg

Eccentricità lungo B eb 0.18 m

Eccentricità lungo L el 0.07 m

Carico limite verticale di calcolo Q_{lim} 10.75 kg/cmq

Carico limite verticale di progetto Qd 4.67 kg/cmq

Coefficiente di sicurezza g_v 2.300

Carico limite orizzontale di calcolo H_{lim} 304600 kg

Carico limite orizzontale di progetto Hd 276909 kg

Coefficiente di sicurezza g_h 1.100

V=527583 kg £ Vd=16943191 kg **VERIFICATO**

H=26515 kg £ Hd=276909 kg **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi.

N°	H	Eed	g	Imp.
	m	kg/cmq	t/mc	
1	2.00	80.00	1.75	No
2	5.50	75.00	1.80	No
3	12.00	130.00	1.90	No

Si riportano di seguito i risultati ottenuti.

Profondità fondazione Df 0.50 m

Carico netto q_{eff} 0.00 kg/cmq

Cedimento Immediato (fine) W0f 0 mm

Cedimento Immediato (grossa) W0g 8 mm

Cedimento di consolidazione(fine) Wc 0 mm

Cedimento totale Wt 8 mm

Platea 1-(6+7)-IV-3

Dati della fondazione rettangolare

La falda è assente.

Base B 8.45 m

Lunghezza L 45.00 m

Eccentricità eb 0.06 m

Eccentricità el 0.07 m

Forza Fv 537523 kg

Forza Fh 26515 kg

Parametri geotecnici

D	e	w	f	c	G	g_1	g
m	°	°	°	kg/cmq	kg/cmq	t/mc	t/mc
0.50	0.00	0.00	30.00	0.00	37.51	1.75	1.75

Carico limite

La fondazione data è equivalente a una fondazione rettangolare di dimensioni B=8.33 m ed L=44.86 m. Si riportano di seguito i coefficienti correttivi.

N_q	N_c	N_g
18.401	30.140	22.400
a_q	a_c	a_g
1.000	1.000	1.000

b_q	b_c	b_g
1.000	1.000	1.000
x_q	x_c	x_g
0.911	0.906	0.866
y_q	y_c	y_g
0.800	0.781	0.800
z_q	z_c	z_g
1.107	1.113	0.926
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.921
N'_q	N'_c	N'_g
14.853	23.755	13.229

Di seguito si riporta una sintesi dei valori utilizzati per effettuare la verifica della fondazione.

Coeff. sismico Kh 0.097

Indice di rigidezza critico Ir_{crit} 131.352

Indice di rigidezza Ir 79.580

Azione verticale sollecitante V 537523 kg

Azione orizzontale sollecitante H 26515 kg

Eccentricità lungo B eb 0.06 m

Eccentricità lungo L el 0.07 m

Carico limite verticale di calcolo Q_{lim} 10.94 kg/cmq

Carico limite verticale di progetto Qd 4.76 kg/cmq

Coefficiente di sicurezza g_v 2.300

Carico limite orizzontale di calcolo H_{lim} 310339 kg

Carico limite orizzontale di progetto Hd 282126 kg

Coefficiente di sicurezza g_h 1.100

V=537523 kg £ Vd=17775812 kg **VERIFICATO**

H=26515 kg £ Hd=282126 kg **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi.

N°	H	Eed	g	Imp.
	m	kg/cmq	t/mc	
1	2.00	80.00	1.75	No
2	5.50	75.00	1.80	No
3	12.00	130.00	1.90	No

Si riportano di seguito i risultati ottenuti.

Profondità fondazione Df 0.50 m

Carico netto q_{eff} 0.00 kg/cmq

Cedimento Immediato (fine) W0f 0 mm

Cedimento Immediato (grossa) W0g 8 mm

Cedimento di consolidazione(fine) Wc 0 mm

Cedimento totale Wt 8 mm

Platea 1-(6+7)-IV-4

Dati della fondazione rettangolare

La falda è assente.

Base B 8.45 m

Lunghezza L 45.00 m

Eccentricità eb 0.18 m

Eccentricità el 0.02 m

Forza Fv 527583 kg

Forza Fh 27969 kg

Parametri geotecnici

D	e	w	f	c	G	g_1	g
m	°	°	°	kg/cmq	kg/cmq	t/mc	t/mc
0.50	0.00	0.00	30.00	0.00	37.51	1.75	1.75

Carico limite

La fondazione data è equivalente a una fondazione rettangolare di dimensioni B=8.08 m ed L=44.96 m. Si riportano di seguito i coefficienti correttivi.

N_q	N_c	N_g
18.401	30.140	22.400
a_q	a_c	a_g
1.000	1.000	1.000
b_q	b_c	b_g
1.000	1.000	1.000
x_q	x_c	x_g
0.904	0.899	0.856
y_q	y_c	y_g
0.808	0.790	0.808
z_q	z_c	z_g
1.104	1.110	0.928
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.921
N'_q	N'_c	N'_g
14.844	23.754	13.245

Di seguito si riporta una sintesi dei valori utilizzati per effettuare la verifica della fondazione.

Coeff. sismico Kh 0.097

Indice di rigidezza critico Ir_{crit} 131.964

Indice di rigidezza Ir 81.755

Azione verticale sollecitante V 527583 kg

Azione orizzontale sollecitante H 27969 kg

Eccentricità lungo B eb 0.18 m

Eccentricità lungo L el 0.02 m

Carico limite verticale di calcolo Q_{lim} 10.67 kg/cmq

Carico limite verticale di progetto Qd 4.64 kg/cmq

Coefficiente di sicurezza g_v 2.300

Carico limite orizzontale di calcolo H_{lim} 304600 kg

Carico limite orizzontale di progetto Hd 276909 kg

Coefficiente di sicurezza g_h 1.100

V=527583 kg £ Vd=16850468 kg **VERIFICATO**

H=27969 kg £ Hd=276909 kg **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi.

N°	H	Eed	g	Imp.
	m	kg/cmq	t/mc	
1	2.00	80.00	1.75	No
2	5.50	75.00	1.80	No
3	12.00	130.00	1.90	No

Si riportano di seguito i risultati ottenuti.

Profondità fondazione Df 0.50 m

Carico netto q_{eff} 0.00 kg/cmq

Cedimento Immediato (fine) W0f 0 mm

Cedimento Immediato (grossa) W0g 8 mm

Cedimento di consolidazione(fine) Wc 0 mm

Cedimento totale Wt 8 mm

Platea 1-(6+7)-V-1

Dati della fondazione rettangolare

La falda è assente.

Base B 8.45 m

Lunghezza L 45.00 m

Eccentricità eb 0.02 m

Eccentricità el 0.17 m

Forza Fv 534045 kg

Forza Fh 19796 kg

Parametri geotecnici

D	e	w	f	c	G	g_1	g
m	°	°	°	kg/cmq	kg/cmq	t/mc	t/mc
0.50	0.00	0.00	30.00	0.00	37.51	1.75	1.75

Carico limite

La fondazione data è equivalente a una fondazione rettangolare di dimensioni B=8.40 m ed L=44.65 m. Si riportano di seguito i coefficienti correttivi.

N_q	N_c	N_g
18.401	30.140	22.400
a_q	a_c	a_g

1.000	1.000	1.000
b_q	b_c	b_g
1.000	1.000	1.000
x_q	x_c	x_g
0.933	0.929	0.898
y_q	y_c	y_g
0.798	0.779	0.798
z_q	z_c	z_g
1.109	1.115	0.925
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.921
N'_q	N'_c	N'_g
15.190	24.324	13.672

Di seguito si riporta una sintesi dei valori utilizzati per effettuare la verifica della fondazione.

Coeff. sismico Kh 0.097

Indice di rigidezza critico Ir_{crit} 131.101

Indice di rigidezza Ir 78.977

Azione verticale sollecitante V 534045 kg

Azione orizzontale sollecitante H 19796 kg

Eccentricità lungo B eb 0.02 m

Eccentricità lungo L el 0.17 m

Carico limite verticale di calcolo Q_{lim} 11.38 kg/cmq

Carico limite verticale di progetto Qd 4.95 kg/cmq

Coefficiente di sicurezza g_v 2.300

Carico limite orizzontale di calcolo H_{lim} 308331 kg

Carico limite orizzontale di progetto Hd 280301 kg

Coefficiente di sicurezza g_h 1.100

V=534045 kg £ Vd=18559702 kg **VERIFICATO**

H=19796 kg £ Hd=280301 kg **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi.

N°	H	Eed	g	Imp.
	m	kg/cmq	t/mc	
1	2.00	80.00	1.75	No
2	5.50	75.00	1.80	No
3	12.00	130.00	1.90	No

Si riportano di seguito i risultati ottenuti.

Profondità fondazione Df 0.50 m

Carico netto q_{eff} 0.00 kg/cmq

Cedimento Immediato (fine) W0f 0 mm

Cedimento Immediato (grossa) W0g 8 mm

Cedimento di consolidazione(fine) Wc 0 mm

Cedimento totale Wt 8 mm

Platea 1-(6+7)-V-2

Dati della fondazione rettangolare

La falda è assente.

Base B 8.45 m

Lunghezza L 45.00 m

Eccentricità eb 0.10 m

Eccentricità el 0.16 m

Forza Fv 531061 kg

Forza Fh 22088 kg

Parametri geotecnici

D	e	w	f	c	G	g_1	g
m	°	°	°	kg/cmq	kg/cmq	t/mc	t/mc
0.50	0.00	0.00	30.00	0.00	37.51	1.75	1.75

Carico limite

La fondazione data è equivalente a una fondazione rettangolare di dimensioni B=8.25 m ed L=44.68 m. Si riportano di seguito i coefficienti correttivi.

N_q	N_c	N_g
18.401	30.140	22.400
a_q	a_c	a_g
1.000	1.000	1.000
b_q	b_c	b_g
1.000	1.000	1.000
x_q	x_c	x_g
0.925	0.920	0.886
y_q	y_c	y_g
0.803	0.784	0.803
z_q	z_c	z_g
1.107	1.113	0.926
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.921
N'_q	N'_c	N'_g
15.118	24.210	13.587

Di seguito si riporta una sintesi dei valori utilizzati per effettuare la verifica della fondazione.

Coeff. sismico Kh 0.097

Indice di rigidezza critico Ir_{crit} 131.450

Indice di rigidezza Ir 80.227

Azione verticale sollecitante V 531061 kg

Azione orizzontale sollecitante H 22088 kg

Eccentricità lungo B eb 0.10 m

Eccentricità lungo L el 0.16 m

Carico limite verticale di calcolo Q_{lim} 11.14 kg/cmq

Carico limite verticale di progetto Qd 4.84 kg/cmq

Coefficiente di sicurezza g_v 2.300

Carico limite orizzontale di calcolo H_{lim} 306608 kg

Carico limite orizzontale di progetto Hd 278735 kg

Coefficiente di sicurezza g_h 1.100

V=531061 kg £ Vd=17859700 kg **VERIFICATO**

H=22088 kg £ Hd=278735 kg **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi.

N°	H	Eed	g	Imp.
	m	kg/cmq	t/mc	
1	2.00	80.00	1.75	No
2	5.50	75.00	1.80	No
3	12.00	130.00	1.90	No

Si riportano di seguito i risultati ottenuti.

Profondità fondazione Df 0.50 m

Carico netto q_{eff} 0.00 kg/cmq

Cedimento Immediato (fine) W0f 0 mm

Cedimento Immediato (grossa) W0g 8 mm

Cedimento di consolidazione(fine) Wc 0 mm

Cedimento totale Wt 8 mm

Platea 1-(6+7)-V-3

Dati della fondazione rettangolare

La falda è assente.

Base B 8.45 m

Lunghezza L 45.00 m

Eccentricità eb 0.02 m

Eccentricità el 0.16 m

Forza Fv 534044 kg

Forza Fh 22088 kg

Parametri geotecnici

D	e	w	f	c	G	g_1	g
m	°	°	°	kg/cmq	kg/cmq	t/mc	t/mc
0.50	0.00	0.00	30.00	0.00	37.51	1.75	1.75

Carico limite

La fondazione data è equivalente a una fondazione rettangolare di dimensioni B=8.40 m ed L=44.68 m. Si riportano di seguito i coefficienti correttivi.

N_q	N_c	N_g
18.401	30.140	22.400
a_q	a_c	a_g
1.000	1.000	1.000

b_q	b_c	b_g
1.000	1.000	1.000
x_q	x_c	x_g
0.925	0.921	0.887
y_q	y_c	y_g
0.798	0.779	0.798
z_q	z_c	z_g
1.109	1.115	0.925
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.921
N'_q	N'_c	N'_g
15.064	24.109	13.500

Di seguito si riporta una sintesi dei valori utilizzati per effettuare la verifica della fondazione.

Coeff. sismico Kh 0.097

Indice di rigidezza critico Ir_{crit} 131.116

Indice di rigidezza Ir 78.977

Azione verticale sollecitante V 534044 kg

Azione orizzontale sollecitante H 22088 kg

Eccentricità lungo B eb 0.02 m

Eccentricità lungo L el 0.16 m

Carico limite verticale di calcolo Q_{lim} 11.24 kg/cmq

Carico limite verticale di progetto Qd 4.89 kg/cmq

Coefficiente di sicurezza g_v 2.300

Carico limite orizzontale di calcolo H_{lim} 308330 kg

Carico limite orizzontale di progetto Hd 280300 kg

Coefficiente di sicurezza g_h 1.100

V=534044 kg £ Vd=18348461 kg **VERIFICATO**

H=22088 kg £ Hd=280300 kg **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi.

N°	H	Eed	g	Imp.
	m	kg/cmq	t/mc	
1	2.00	80.00	1.75	No
2	5.50	75.00	1.80	No
3	12.00	130.00	1.90	No

Si riportano di seguito i risultati ottenuti.

Profondità fondazione Df 0.50 m

Carico netto q_{eff} 0.00 kg/cmq

Cedimento Immediato (fine) W0f 0 mm

Cedimento Immediato (grossa) W0g 8 mm

Cedimento di consolidazione(fine) Wc 0 mm

Cedimento totale Wt 8 mm

Platea 1-(6+7)-V-4

Dati della fondazione rettangolare

La falda è assente.

Base B 8.45 m

Lunghezza L 45.00 m

Eccentricità eb 0.10 m

Eccentricità el 0.18 m

Forza Fv 531060 kg

Forza Fh 19796 kg

Parametri geotecnici

D	e	w	f	c	G	g_1	g
m	°	°	°	kg/cmq	kg/cmq	t/mc	t/mc
0.50	0.00	0.00	30.00	0.00	37.51	1.75	1.75

Carico limite

La fondazione data è equivalente a una fondazione rettangolare di dimensioni B=8.25 m ed L=44.65 m. Si riportano di seguito i coefficienti correttivi.

N_q	N_c	N_g
18.401	30.140	22.400
a_q	a_c	a_g
1.000	1.000	1.000
b_q	b_c	b_g
1.000	1.000	1.000
x_q	x_c	x_g
0.932	0.928	0.898
y_q	y_c	y_g
0.803	0.784	0.803
z_q	z_c	z_g
1.107	1.113	0.926
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.921
N'_q	N'_c	N'_g
15.246	24.427	13.762

Di seguito si riporta una sintesi dei valori utilizzati per effettuare la verifica della fondazione.

Coeff. sismico Kh 0.097

Indice di rigidezza critico Ir_{crit} 131.436

Indice di rigidezza Ir 80.227

Azione verticale sollecitante V 531060 kg

Azione orizzontale sollecitante H 19796 kg

Eccentricità lungo B eb 0.10 m

Eccentricità lungo L el 0.18 m

Carico limite verticale di calcolo Q_{lim} 11.27 kg/cmq

Carico limite verticale di progetto Qd 4.90 kg/cmq

Coefficiente di sicurezza g_v 2.300

Carico limite orizzontale di calcolo H_{lim} 306608 kg

Carico limite orizzontale di progetto Hd 278734 kg

Coefficiente di sicurezza g_h 1.100

V=531060 kg £ Vd=18066281 kg **VERIFICATO**

H=19796 kg £ Hd=278734 kg **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi.

N°	H	Eed	g	Imp.
	m	kg/cmq	t/mc	
1	2.00	80.00	1.75	No
2	5.50	75.00	1.80	No

N°	H	Eed	g	Imp.
3	12.00	130.00	1.90	No

Si riportano di seguito i risultati ottenuti.

Profondità fondazione Df 0.50 m

Carico netto q_{eff} 0.00 kg/cmq

Cedimento Immediato (fine) W0f 0 mm

Cedimento Immediato (grossa) W0g 8 mm

Cedimento di consolidazione(fine) Wc 0 mm

Cedimento totale Wt 8 mm

Platea 1-(6+7)-VI-1

Dati della fondazione rettangolare

La falda è assente.

Base B 8.45 m

Lunghezza L 45.00 m

Eccentricità eb 0.06 m

Eccentricità el 0.08 m

Forza Fv 537526 kg

Forza Fh 26556 kg

Parametri geotecnici

D	e	w	f	c	G	g_1	g
m	°	°	°	kg/cmq	kg/cmq	t/mc	t/mc
0.50	0.00	0.00	30.00	0.00	37.51	1.75	1.75

Carico limite

La fondazione data è equivalente a una fondazione rettangolare di dimensioni B=8.33 m ed L=44.85

m. Si riportano di seguito i coefficienti correttivi.

N_q	N_c	N_g
18.401	30.140	22.400
a_q	a_c	a_g
1.000	1.000	1.000
b_q	b_c	b_g
1.000	1.000	1.000
x_q	x_c	x_g
0.911	0.906	0.866
y_q	y_c	y_g
0.800	0.781	0.800
z_q	z_c	z_g
1.107	1.113	0.926
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.921
N'_q	N'_c	N'_g
14.852	23.752	13.226

Di seguito si riporta una sintesi dei valori utilizzati per effettuare la verifica della fondazione.

Coeff. sismico Kh 0.097

Indice di rigidezza critico Ir_{crit} 131.347

Indice di rigidezza Ir 79.580

Azione verticale sollecitante V 537526 kg

Azione orizzontale sollecitante H 26556 kg

Eccentricità lungo B eb 0.06 m

Eccentricità lungo L el 0.08 m

Carico limite verticale di calcolo Q_{lim} 10.94 kg/cmq

Carico limite verticale di progetto Qd 4.76 kg/cmq

Coefficiente di sicurezza g_v 2.300

Carico limite orizzontale di calcolo H_{lim} 310341 kg

Carico limite orizzontale di progetto Hd 282128 kg

Coefficiente di sicurezza g_h 1.100

V=537526 kg £ Vd=17768335 kg **VERIFICATO**

H=26556 kg £ Hd=282128 kg **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi.

N°	H	Eed	g	Imp.
	m	kg/cmq	t/mc	
1	2.00	80.00	1.75	No
2	5.50	75.00	1.80	No
3	12.00	130.00	1.90	No

Si riportano di seguito i risultati ottenuti.

Profondità fondazione Df 0.50 m

Carico netto q_{eff} 0.00 kg/cmq

Cedimento Immediato (fine) W0f 0 mm

Cedimento Immediato (grossa) W0g 8 mm

Cedimento di consolidazione(fine) Wc 0 mm

Cedimento totale Wt 8 mm

Platea 1-(6+7)-VI-2

Dati della fondazione rettangolare

La falda è assente.

Base B 8.45 m

Lunghezza L 45.00 m

Eccentricità eb 0.18 m

Eccentricità el 0.02 m

Forza Fv 527580 kg

Forza Fh 28306 kg

Parametri geotecnici

D	e	w	f	c	G	g_1	g
m	°	°	°	kg/cmq	kg/cmq	t/mc	t/mc
0.50	0.00	0.00	30.00	0.00	37.51	1.75	1.75

Carico limite

La fondazione data è equivalente a una fondazione rettangolare di dimensioni B=8.08 m ed L=44.96 m. Si riportano di seguito i coefficienti correttivi.

N_q	N_c	N_g
18.401	30.140	22.400
a_q	a_c	a_g
1.000	1.000	1.000
b_q	b_c	b_g
1.000	1.000	1.000
x_q	x_c	x_g

0.903	0.898	0.855
y_q	y_c	y_g
0.808	0.790	0.808
z_q	z_c	z_g
1.104	1.110	0.928
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.921
N'_q	N'_c	N'_g
14.826	23.723	13.220

Di seguito si riporta una sintesi dei valori utilizzati per effettuare la verifica della fondazione.

Coeff. sismico Kh 0.097

Indice di rigidezza critico Ir_{crit} 131.960

Indice di rigidezza Ir 81.755

Azione verticale sollecitante V 527580 kg

Azione orizzontale sollecitante H 28306 kg

Eccentricità lungo B eb 0.18 m

Eccentricità lungo L el 0.02 m

Carico limite verticale di calcolo Q_{lim} 10.65 kg/cmq

Carico limite verticale di progetto Qd 4.63 kg/cmq

Coefficiente di sicurezza g_v 2.300

Carico limite orizzontale di calcolo H_{lim} 304598 kg

Carico limite orizzontale di progetto Hd 276908 kg

Coefficiente di sicurezza g_h 1.100

V=527580 kg £ Vd=16816544 kg **VERIFICATO**

H=28306 kg £ Hd=276908 kg **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi.

N°	H	Eed	g	Imp.
	m	kg/cmq	t/mc	
1	2.00	80.00	1.75	No
2	5.50	75.00	1.80	No
3	12.00	130.00	1.90	No

Si riportano di seguito i risultati ottenuti.

Profondità fondazione Df 0.50 m

Carico netto q_{eff} 0.00 kg/cmq

Cedimento Immediato (fine) W0f 0 mm

Cedimento Immediato (grossa) W0g 8 mm

Cedimento di consolidazione(fine) Wc 0 mm

Cedimento totale Wt 8 mm

Platea 1-(6+7)-VI-3

Dati della fondazione rettangolare

La falda è assente.

Base B 8.45 m

Lunghezza L 45.00 m

Eccentricità eb 0.06 m

Eccentricità el 0.02 m

Forza Fv 537526 kg

Forza Fh 28306 kg

Parametri geotecnici

D	e	w	f	c	G	g_1	g
m	°	°	°	kg/cmq	kg/cmq	t/mc	t/mc
0.50	0.00	0.00	30.00	0.00	37.51	1.75	1.75

Carico limite

La fondazione data è equivalente a una fondazione rettangolare di dimensioni B=8.33 m ed L=44.96 m. Si riportano di seguito i coefficienti correttivi.

N_q	N_c	N_g
18.401	30.140	22.400
a_q	a_c	a_g
1.000	1.000	1.000
b_q	b_c	b_g
1.000	1.000	1.000
x_q	x_c	x_g
0.905	0.900	0.857
y_q	y_c	y_g
0.800	0.781	0.800
z_q	z_c	z_g
1.107	1.113	0.926
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.921
N'_q	N'_c	N'_g
14.752	23.582	13.098

Di seguito si riporta una sintesi dei valori utilizzati per effettuare la verifica della fondazione.

Coeff. sismico Kh 0.097

Indice di rigidezza critico Ir_{crit} 131.394

Indice di rigidezza Ir 79.580

Azione verticale sollecitante V 537526 kg

Azione orizzontale sollecitante H 28306 kg

Eccentricità lungo B eb 0.06 m

Eccentricità lungo L el 0.02 m

Carico limite verticale di calcolo Q_{lim} 10.84 kg/cmq

Carico limite verticale di progetto Qd 4.71 kg/cmq

Coefficiente di sicurezza g_v 2.300

Carico limite orizzontale di calcolo H_{lim} 310341 kg

Carico limite orizzontale di progetto Hd 282128 kg

Coefficiente di sicurezza g_h 1.100

V=537526 kg £ Vd=17645689 kg **VERIFICATO**

H=28306 kg £ Hd=282128 kg **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi.

N°	H	Eed	g	Imp.
	m	kg/cmq	t/mc	
1	2.00	80.00	1.75	No
2	5.50	75.00	1.80	No

N°	H	Eed	g	Imp.
3	12.00	130.00	1.90	No

Si riportano di seguito i risultati ottenuti.

Profondità fondazione Df 0.50 m
Carico netto q_{eff} 0.00 kg/cmq
Cedimento Immediato (fine) W0f 0 mm
Cedimento Immediato (grossa) W0g 8 mm
Cedimento di consolidazione(fine) Wc 0 mm
Cedimento totale Wt 8 mm

Platea 1-(6+7)-VI-4

Dati della fondazione rettangolare

La falda è assente.
Base B 8.45 m
Lunghezza L 45.00 m
Eccentricità eb 0.18 m
Eccentricità el 0.08 m
Forza Fv 527580 kg
Forza Fh 26556 kg

Parametri geotecnici

D	e	w	f	c	G	g_1	g
m	°	°	°	kg/cmq	kg/cmq	t/mc	t/mc
0.50	0.00	0.00	30.00	0.00	37.51	1.75	1.75

Carico limite

La fondazione data è equivalente a una fondazione rettangolare di dimensioni B=8.08 m ed L=44.84

m. Si riportano di seguito i coefficienti correttivi.

N_q	N_c	N_g
18.401	30.140	22.400
a_q	a_c	a_g
1.000	1.000	1.000
b_q	b_c	b_g
1.000	1.000	1.000
x_q	x_c	x_g
0.909	0.904	0.863
y_q	y_c	y_g
0.808	0.790	0.808
z_q	z_c	z_g
1.104	1.110	0.928
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.921
N'_q	N'_c	N'_g
14.929	23.897	13.352

Di seguito si riporta una sintesi dei valori utilizzati per effettuare la verifica della fondazione.

Coeff. sismico Kh 0.097

Indice di rigidezza critico Ir_{crit} 131.914

Indice di rigidezza Ir 81.755

Azione verticale sollecitante V 527580 kg

Azione orizzontale sollecitante H 26556 kg

Eccentricità lungo B eb 0.18 m

Eccentricità lungo L el 0.08 m

Carico limite verticale di calcolo Q_{lim} 10.75 kg/cmq

Carico limite verticale di progetto Qd 4.67 kg/cmq

Coefficiente di sicurezza g_v 2.300

Carico limite orizzontale di calcolo H_{lim} 304598 kg

Carico limite orizzontale di progetto Hd 276907 kg

Coefficiente di sicurezza g_h 1.100

V=527580 kg £ Vd=16935967 kg **VERIFICATO**

H=26556 kg £ Hd=276907 kg **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi.

N°	H	Eed	g	Imp.
	m	kg/cmq	t/mc	
1	2.00	80.00	1.75	No
2	5.50	75.00	1.80	No
3	12.00	130.00	1.90	No

Si riportano di seguito i risultati ottenuti.

Profondità fondazione Df 0.50 m

Carico netto q_{eff} 0.00 kg/cmq

Cedimento Immediato (fine) W0f 0 mm

Cedimento Immediato (grossa) W0g 8 mm

Cedimento di consolidazione(fine) Wc 0 mm

Cedimento totale Wt 8 mm

Platea 1-(6+7)-VII-1

Dati della fondazione rettangolare

La falda è assente.

Base B 8.45 m

Lunghezza L 45.00 m

Eccentricità eb 0.02 m

Eccentricità el 0.16 m

Forza Fv 534044 kg

Forza Fh 21981 kg

Parametri geotecnici

D	e	w	f	c	G	g_1	g
m	°	°	°	kg/cmq	kg/cmq	t/mc	t/mc
0.50	0.00	0.00	30.00	0.00	37.51	1.75	1.75

Carico limite

La fondazione data è equivalente a una fondazione rettangolare di dimensioni B=8.40 m ed L=44.68 m. Si riportano di seguito i coefficienti correttivi.

N_q	N_c	N_g
18.401	30.140	22.400
a_q	a_c	a_g
1.000	1.000	1.000
b_q	b_c	b_g
1.000	1.000	1.000
x_q	x_c	x_g

0.926	0.921	0.887
y_q	y_c	y_g
0.798	0.779	0.798
z_q	z_c	z_g
1.109	1.115	0.925
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.921
N'_q	N'_c	N'_g
15.069	24.119	13.508

Di seguito si riporta una sintesi dei valori utilizzati per effettuare la verifica della fondazione.

Coeff. sismico Kh 0.097

Indice di rigidezza critico Ir_{crit} 131.116

Indice di rigidezza Ir 78.977

Azione verticale sollecitante V 534044 kg

Azione orizzontale sollecitante H 21981 kg

Eccentricità lungo B eb 0.02 m

Eccentricità lungo L el 0.16 m

Carico limite verticale di calcolo Q_{lim} 11.25 kg/cmq

Carico limite verticale di progetto Qd 4.89 kg/cmq

Coefficiente di sicurezza g_v 2.300

Carico limite orizzontale di calcolo H_{lim} 308331 kg

Carico limite orizzontale di progetto Hd 280301 kg

Coefficiente di sicurezza g_h 1.100

V=534044 kg £ Vd=18359031 kg **VERIFICATO**

H=21981 kg £ Hd=280301 kg **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi.

N°	H	Eed	g	Imp.
	m	kg/cmq	t/mc	
1	2.00	80.00	1.75	No
2	5.50	75.00	1.80	No
3	12.00	130.00	1.90	No

Si riportano di seguito i risultati ottenuti.

Profondità fondazione Df 0.50 m

Carico netto q_{eff} 0.00 kg/cmq

Cedimento Immediato (fine) W0f 0 mm

Cedimento Immediato (grossa) W0g 8 mm

Cedimento di consolidazione(fine) Wc 0 mm

Cedimento totale Wt 8 mm

Platea 1-(6+7)-VII-2

Dati della fondazione rettangolare

La falda è assente.

Base B 8.45 m

Lunghezza L 45.00 m

Eccentricità eb 0.10 m

Eccentricità el 0.18 m

Forza Fv 531062 kg

Forza Fh 19875 kg

Parametri geotecnici

D	e	w	f	c	G	g_1	g
m	°	°	°	kg/cmq	kg/cmq	t/mc	t/mc
0.50	0.00	0.00	30.00	0.00	37.51	1.75	1.75

Carico limite

La fondazione data è equivalente a una fondazione rettangolare di dimensioni B=8.25 m ed L=44.65 m. Si riportano di seguito i coefficienti correttivi.

N_q	N_c	N_g
18.401	30.140	22.400
a_q	a_c	a_g
1.000	1.000	1.000
b_q	b_c	b_g
1.000	1.000	1.000
x_q	x_c	x_g
0.932	0.928	0.897
y_q	y_c	y_g
0.803	0.784	0.803
z_q	z_c	z_g
1.107	1.113	0.926
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.921
N'_q	N'_c	N'_g
15.241	24.420	13.756

Di seguito si riporta una sintesi dei valori utilizzati per effettuare la verifica della fondazione.

Coeff. sismico Kh 0.097

Indice di rigidezza critico Ir_{crit} 131.436

Indice di rigidezza Ir 80.227

Azione verticale sollecitante V 531062 kg

Azione orizzontale sollecitante H 19875 kg

Eccentricità lungo B eb 0.10 m

Eccentricità lungo L el 0.18 m

Carico limite verticale di calcolo Q_{lim} 11.27 kg/cmq

Carico limite verticale di progetto Qd 4.90 kg/cmq

Coefficiente di sicurezza g_v 2.300

Carico limite orizzontale di calcolo H_{lim} 306609 kg

Carico limite orizzontale di progetto Hd 278735 kg

Coefficiente di sicurezza g_h 1.100

V=531062 kg £ Vd=18058857 kg **VERIFICATO**

H=19875 kg £ Hd=278735 kg **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi.

N°	H	Eed	g	Imp.
	m	kg/cmq	t/mc	
1	2.00	80.00	1.75	No
2	5.50	75.00	1.80	No

N°	H	Eed	g	Imp.
3	12.00	130.00	1.90	No

Si riportano di seguito i risultati ottenuti.

Profondità fondazione Df 0.50 m
Carico netto q_{eff} 0.00 kg/cmq
Cedimento Immediato (fine) W0f 0 mm
Cedimento Immediato (grossa) W0g 8 mm
Cedimento di consolidazione(fine) Wc 0 mm
Cedimento totale Wt 8 mm

Platea 1-(6+7)-VII-3

Dati della fondazione rettangolare

La falda è assente.
Base B 8.45 m
Lunghezza L 45.00 m
Eccentricità eb 0.02 m
Eccentricità el 0.17 m
Forza Fv 534043 kg
Forza Fh 19875 kg

Parametri geotecnici

D	e	w	f	c	G	g_1	g
m	°	°	°	kg/cmq	kg/cmq	t/mc	t/mc
0.50	0.00	0.00	30.00	0.00	37.51	1.75	1.75

Carico limite

La fondazione data è equivalente a una fondazione rettangolare di dimensioni B=8.40 m ed L=44.65

m. Si riportano di seguito i coefficienti correttivi.

N_q	N_c	N_g
18.401	30.140	22.400
a_q	a_c	a_g
1.000	1.000	1.000
b_q	b_c	b_g
1.000	1.000	1.000
x_q	x_c	x_g
0.933	0.929	0.898
y_q	y_c	y_g
0.798	0.779	0.798
z_q	z_c	z_g
1.109	1.115	0.925
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.921
N'_q	N'_c	N'_g
15.186	24.316	13.666

Di seguito si riporta una sintesi dei valori utilizzati per effettuare la verifica della fondazione.

Coeff. sismico Kh 0.097

Indice di rigidezza critico Ir_{crit} 131.102

Indice di rigidezza Ir 78.977

Azione verticale sollecitante V 534043 kg

Azione orizzontale sollecitante H 19875 kg

Eccentricità lungo B eb 0.02 m

Eccentricità lungo L el 0.17 m

Carico limite verticale di calcolo Q_{lim} 11.37 kg/cmq

Carico limite verticale di progetto Qd 4.95 kg/cmq

Coefficiente di sicurezza g_v 2.300

Carico limite orizzontale di calcolo H_{lim} 308330 kg

Carico limite orizzontale di progetto Hd 280300 kg

Coefficiente di sicurezza g_h 1.100

V=534043 kg £ Vd=18551854 kg **VERIFICATO**

H=19875 kg £ Hd=280300 kg **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi.

N°	H	Eed	g	Imp.
	m	kg/cmq	t/mc	
1	2.00	80.00	1.75	No
2	5.50	75.00	1.80	No
3	12.00	130.00	1.90	No

Si riportano di seguito i risultati ottenuti.

Profondità fondazione Df 0.50 m

Carico netto q_{eff} 0.00 kg/cmq

Cedimento Immediato (fine) W0f 0 mm

Cedimento Immediato (grossa) W0g 8 mm

Cedimento di consolidazione(fine) Wc 0 mm

Cedimento totale Wt 8 mm

Platea 1-(6+7)-VII-4

Dati della fondazione rettangolare

La falda è assente.

Base B 8.45 m

Lunghezza L 45.00 m

Eccentricità eb 0.10 m

Eccentricità el 0.16 m

Forza Fv 531061 kg

Forza Fh 21981 kg

Parametri geotecnici

D	e	w	f	c	G	g_1	g
m	°	°	°	kg/cmq	kg/cmq	t/mc	t/mc
0.50	0.00	0.00	30.00	0.00	37.51	1.75	1.75

Carico limite

La fondazione data è equivalente a una fondazione rettangolare di dimensioni B=8.25 m ed L=44.68 m. Si riportano di seguito i coefficienti correttivi.

N_q	N_c	N_g
18.401	30.140	22.400
a_q	a_c	a_g
1.000	1.000	1.000
b_q	b_c	b_g
1.000	1.000	1.000
x_q	x_c	x_g

0.925	0.921	0.887
y_q	y_c	y_g
0.803	0.784	0.803
z_q	z_c	z_g
1.107	1.113	0.926
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.921
N'_q	N'_c	N'_g
15.124	24.220	13.595

Di seguito si riporta una sintesi dei valori utilizzati per effettuare la verifica della fondazione.

Coeff. sismico Kh 0.097

Indice di rigidezza critico Ir_{crit} 131.450

Indice di rigidezza Ir 80.227

Azione verticale sollecitante V 531061 kg

Azione orizzontale sollecitante H 21981 kg

Eccentricità lungo B eb 0.10 m

Eccentricità lungo L el 0.16 m

Carico limite verticale di calcolo Q_{lim} 11.14 kg/cmq

Carico limite verticale di progetto Qd 4.84 kg/cmq

Coefficiente di sicurezza g_v 2.300

Carico limite orizzontale di calcolo H_{lim} 306608 kg

Carico limite orizzontale di progetto Hd 278735 kg

Coefficiente di sicurezza g_h 1.100

V=531061 kg £ Vd=17869691 kg **VERIFICATO**

H=21981 kg £ Hd=278735 kg **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi.

N°	H	Eed	g	Imp.
	m	kg/cmq	t/mc	
1	2.00	80.00	1.75	No
2	5.50	75.00	1.80	No
3	12.00	130.00	1.90	No

Si riportano di seguito i risultati ottenuti.

Profondità fondazione Df 0.50 m

Carico netto q_{eff} 0.00 kg/cmq

Cedimento Immediato (fine) W0f 0 mm

Cedimento Immediato (grossa) W0g 8 mm

Cedimento di consolidazione(fine) Wc 0 mm

Cedimento totale Wt 8 mm

Platea 1-(6+7)-VIII-1

Dati della fondazione rettangolare

La falda è assente.

Base B 8.45 m

Lunghezza L 45.00 m

Eccentricità eb 0.06 m

Eccentricità el 0.02 m

Forza Fv 537523 kg

Forza Fh 28081 kg

Parametri geotecnici

D	e	w	f	c	G	g_1	g
m	°	°	°	kg/cmq	kg/cmq	t/mc	t/mc
0.50	0.00	0.00	30.00	0.00	37.51	1.75	1.75

Carico limite

La fondazione data è equivalente a una fondazione rettangolare di dimensioni B=8.33 m ed L=44.96 m. Si riportano di seguito i coefficienti correttivi.

N_q	N_c	N_g
18.401	30.140	22.400
a_q	a_c	a_g
1.000	1.000	1.000
b_q	b_c	b_g
1.000	1.000	1.000
x_q	x_c	x_g
0.906	0.900	0.858
y_q	y_c	y_g
0.800	0.781	0.800
z_q	z_c	z_g
1.107	1.113	0.926
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.921
N'_q	N'_c	N'_g
14.764	23.603	13.115

Di seguito si riporta una sintesi dei valori utilizzati per effettuare la verifica della fondazione.

Coeff. sismico Kh 0.097

Indice di rigidezza critico Ir_{crit} 131.394

Indice di rigidezza Ir 79.580

Azione verticale sollecitante V 537523 kg

Azione orizzontale sollecitante H 28081 kg

Eccentricità lungo B eb 0.06 m

Eccentricità lungo L el 0.02 m

Carico limite verticale di calcolo Q_{lim} 10.85 kg/cmq

Carico limite verticale di progetto Qd 4.72 kg/cmq

Coefficiente di sicurezza g_v 2.300

Carico limite orizzontale di calcolo H_{lim} 310339 kg

Carico limite orizzontale di progetto Hd 282126 kg

Coefficiente di sicurezza g_h 1.100

V=537523 kg £ Vd=17666494 kg **VERIFICATO**

H=28081 kg £ Hd=282126 kg **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi.

N°	H	Eed	g	Imp.
	m	kg/cmq	t/mc	
1	2.00	80.00	1.75	No
2	5.50	75.00	1.80	No

N°	H	Eed	g	Imp.
3	12.00	130.00	1.90	No

Si riportano di seguito i risultati ottenuti.

Profondità fondazione Df 0.50 m

Carico netto q_{eff} 0.00 kg/cmq

Cedimento Immediato (fine) W0f 0 mm

Cedimento Immediato (grossa) W0g 8 mm

Cedimento di consolidazione(fine) Wc 0 mm

Cedimento totale Wt 8 mm

Platea 1-(6+7)-VIII-2

Dati della fondazione rettangolare

La falda è assente.

Base B 8.45 m

Lunghezza L 45.00 m

Eccentricità eb 0.18 m

Eccentricità el 0.08 m

Forza Fv 527583 kg

Forza Fh 26465 kg

Parametri geotecnici

D	e	w	f	c	G	g_1	g
m	°	°	°	kg/cmq	kg/cmq	t/mc	t/mc
0.50	0.00	0.00	30.00	0.00	37.51	1.75	1.75

Carico limite

La fondazione data è equivalente a una fondazione rettangolare di dimensioni B=8.08 m ed L=44.84

m. Si riportano di seguito i coefficienti correttivi.

N_q	N_c	N_g
18.401	30.140	22.400
a_q	a_c	a_g
1.000	1.000	1.000
b_q	b_c	b_g
1.000	1.000	1.000
x_q	x_c	x_g
0.909	0.904	0.864
y_q	y_c	y_g
0.808	0.790	0.808
z_q	z_c	z_g
1.104	1.110	0.928
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.921
N'_q	N'_c	N'_g
14.934	23.906	13.359

Di seguito si riporta una sintesi dei valori utilizzati per effettuare la verifica della fondazione.

Coeff. sismico Kh 0.097

Indice di rigidezza critico Ir_{crit} 131.914

Indice di rigidezza Ir 81.755

Azione verticale sollecitante V 527583 kg

Azione orizzontale sollecitante H 26465 kg

Eccentricità lungo B eb 0.18 m

Eccentricità lungo L el 0.08 m

Carico limite verticale di calcolo Q_{lim} 10.75 kg/cmq

Carico limite verticale di progetto Qd 4.68 kg/cmq

Coefficiente di sicurezza g_v 2.300

Carico limite orizzontale di calcolo H_{lim} 304600 kg

Carico limite orizzontale di progetto Hd 276909 kg

Coefficiente di sicurezza g_h 1.100

V=527583 kg £ Vd=16944553 kg **VERIFICATO**

H=26465 kg £ Hd=276909 kg **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi.

N°	H	Eed	g	Imp.
	m	kg/cmq	t/mc	
1	2.00	80.00	1.75	No
2	5.50	75.00	1.80	No
3	12.00	130.00	1.90	No

Si riportano di seguito i risultati ottenuti.

Profondità fondazione Df 0.50 m

Carico netto q_{eff} 0.00 kg/cmq

Cedimento Immediato (fine) W0f 0 mm

Cedimento Immediato (grossa) W0g 8 mm

Cedimento di consolidazione(fine) Wc 0 mm

Cedimento totale Wt 8 mm

Platea 1-(6+7)-VIII-3

Dati della fondazione rettangolare

La falda è assente.

Base B 8.45 m

Lunghezza L 45.00 m

Eccentricità eb 0.06 m

Eccentricità el 0.08 m

Forza Fv 537522 kg

Forza Fh 26465 kg

Parametri geotecnici

D	e	w	f	c	G	g_1	g
m	°	°	°	kg/cmq	kg/cmq	t/mc	t/mc
0.50	0.00	0.00	30.00	0.00	37.51	1.75	1.75

Carico limite

La fondazione data è equivalente a una fondazione rettangolare di dimensioni B=8.33 m ed L=44.85 m. Si riportano di seguito i coefficienti correttivi.

N_q	N_c	N_g
18.401	30.140	22.400
a_q	a_c	a_g
1.000	1.000	1.000
b_q	b_c	b_g
1.000	1.000	1.000
x_q	x_c	x_g

0.911	0.906	0.866
y_q	y_c	y_g
0.800	0.781	0.800
z_q	z_c	z_g
1.107	1.113	0.926
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.921
N'_q	N'_c	N'_g
14.856	23.760	13.233

Di seguito si riporta una sintesi dei valori utilizzati per effettuare la verifica della fondazione.

Coeff. sismico Kh 0.097

Indice di rigidezza critico Ir_{crit} 131.348

Indice di rigidezza Ir 79.580

Azione verticale sollecitante V 537522 kg

Azione orizzontale sollecitante H 26465 kg

Eccentricità lungo B eb 0.06 m

Eccentricità lungo L el 0.08 m

Carico limite verticale di calcolo Q_{lim} 10.95 kg/cmq

Carico limite verticale di progetto Qd 4.76 kg/cmq

Coefficiente di sicurezza g_v 2.300

Carico limite orizzontale di calcolo H_{lim} 310339 kg

Carico limite orizzontale di progetto Hd 282126 kg

Coefficiente di sicurezza g_h 1.100

V=537522 kg £ Vd=17777205 kg **VERIFICATO**

H=26465 kg £ Hd=282126 kg **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi.

N°	H	Eed	g	Imp.
	m	kg/cmq	t/mc	
1	2.00	80.00	1.75	No
2	5.50	75.00	1.80	No
3	12.00	130.00	1.90	No

Si riportano di seguito i risultati ottenuti.

Profondità fondazione Df 0.50 m

Carico netto q_{eff} 0.00 kg/cmq

Cedimento Immediato (fine) W0f 0 mm

Cedimento Immediato (grossa) W0g 8 mm

Cedimento di consolidazione(fine) Wc 0 mm

Cedimento totale Wt 8 mm

Platea 1-(6+7)-VIII-4

Dati della fondazione rettangolare

La falda è assente.

Base B 8.45 m

Lunghezza L 45.00 m

Eccentricità eb 0.18 m

Eccentricità el 0.02 m

Forza Fv 527583 kg

Forza Fh 28081 kg

Parametri geotecnici

D	e	w	f	c	G	g_1	g
m	°	°	°	kg/cmq	kg/cmq	t/mc	t/mc
0.50	0.00	0.00	30.00	0.00	37.51	1.75	1.75

Carico limite

La fondazione data è equivalente a una fondazione rettangolare di dimensioni B=8.08 m ed L=44.95 m. Si riportano di seguito i coefficienti correttivi.

N_q	N_c	N_g
18.401	30.140	22.400
a_q	a_c	a_g
1.000	1.000	1.000
b_q	b_c	b_g
1.000	1.000	1.000
x_q	x_c	x_g
0.904	0.898	0.856
y_q	y_c	y_g
0.808	0.790	0.808
z_q	z_c	z_g
1.104	1.110	0.928
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.921
N'_q	N'_c	N'_g
14.839	23.744	13.237

Di seguito si riporta una sintesi dei valori utilizzati per effettuare la verifica della fondazione.

Coeff. sismico Kh 0.097

Indice di rigidezza critico Ir_{crit} 131.960

Indice di rigidezza Ir 81.755

Azione verticale sollecitante V 527583 kg

Azione orizzontale sollecitante H 28081 kg

Eccentricità lungo B eb 0.18 m

Eccentricità lungo L el 0.02 m

Carico limite verticale di calcolo Q_{lim} 10.66 kg/cmq

Carico limite verticale di progetto Qd 4.63 kg/cmq

Coefficiente di sicurezza g_v 2.300

Carico limite orizzontale di calcolo H_{lim} 304600 kg

Carico limite orizzontale di progetto Hd 276909 kg

Coefficiente di sicurezza g_h 1.100

V=527583 kg £ Vd=16836887 kg **VERIFICATO**

H=28081 kg £ Hd=276909 kg **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi.

N°	H	Eed	g	Imp.
	m	kg/cmq	t/mc	
1	2.00	80.00	1.75	No
2	5.50	75.00	1.80	No

N°	H	Eed	g	Imp.
3	12.00	130.00	1.90	No

Si riportano di seguito i risultati ottenuti.

Profondità fondazione Df 0.50 m
Carico netto q_{eff} 0.00 kg/cmq
Cedimento Immediato (fine) W0f 0 mm
Cedimento Immediato (grossa) W0g 8 mm
Cedimento di consolidazione(fine) Wc 0 mm
Cedimento totale Wt 8 mm

Platea 1-(8+9)-I-1

Dati della fondazione rettangolare

La falda è assente.
Base B 8.45 m
Lunghezza L 45.00 m
Eccentricità eb 0.02 m
Eccentricità el 0.16 m
Forza Fv 534045 kg
Forza Fh 19233 kg

Parametri geotecnici

D	e	w	f	c	G	g_1	g
m	°	°	°	kg/cmq	kg/cmq	t/mc	t/mc
0.50	0.00	0.00	30.00	0.00	37.51	1.75	1.75

Carico limite

La fondazione data è equivalente a una fondazione rettangolare di dimensioni B=8.40 m ed L=44.68

m. Si riportano di seguito i coefficienti correttivi.

N_q	N_c	N_g
18.401	30.140	22.400
a_q	a_c	a_g
1.000	1.000	1.000
b_q	b_c	b_g
1.000	1.000	1.000
x_q	x_c	x_g
0.935	0.931	0.901
y_q	y_c	y_g
0.798	0.779	0.798
z_q	z_c	z_g
1.109	1.115	0.925
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.921
N'_q	N'_c	N'_g
15.219	24.373	13.715

Di seguito si riporta una sintesi dei valori utilizzati per effettuare la verifica della fondazione.

Coeff. sismico Kh 0.097

Indice di rigidezza critico Ir_{crit} 131.114

Indice di rigidezza Ir 78.977

Azione verticale sollecitante V 534045 kg

Azione orizzontale sollecitante H 19233 kg

Eccentricità lungo B eb 0.02 m

Eccentricità lungo L el 0.16 m

Carico limite verticale di calcolo Q_{lim} 11.41 kg/cmq

Carico limite verticale di progetto Qd 4.96 kg/cmq

Coefficiente di sicurezza g_v 2.300

Carico limite orizzontale di calcolo H_{lim} 308331 kg

Carico limite orizzontale di progetto Hd 280301 kg

Coefficiente di sicurezza g_h 1.100

V=534045 kg £ Vd=18627235 kg **VERIFICATO**

H=19233 kg £ Hd=280301 kg **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi.

N°	H	Eed	g	Imp.
	m	kg/cmq	t/mc	
1	2.00	80.00	1.75	No
2	5.50	75.00	1.80	No
3	12.00	130.00	1.90	No

Si riportano di seguito i risultati ottenuti.

Profondità fondazione Df 0.50 m

Carico netto q_{eff} 0.00 kg/cmq

Cedimento Immediato (fine) W0f 0 mm

Cedimento Immediato (grossa) W0g 8 mm

Cedimento di consolidazione(fine) Wc 0 mm

Cedimento totale Wt 8 mm

Platea 1-(8+9)-I-2

Dati della fondazione rettangolare

La falda è assente.

Base B 8.45 m

Lunghezza L 45.00 m

Eccentricità eb 0.10 m

Eccentricità el 0.14 m

Forza Fv 531061 kg

Forza Fh 21678 kg

Parametri geotecnici

D	e	w	f	c	G	g_1	g
m	°	°	°	kg/cmq	kg/cmq	t/mc	t/mc
0.50	0.00	0.00	30.00	0.00	37.51	1.75	1.75

Carico limite

La fondazione data è equivalente a una fondazione rettangolare di dimensioni B=8.25 m ed L=44.71 m. Si riportano di seguito i coefficienti correttivi.

N_q	N_c	N_g
18.401	30.140	22.400
a_q	a_c	a_g
1.000	1.000	1.000
b_q	b_c	b_g
1.000	1.000	1.000
x_q	x_c	x_g

0.926	0.922	0.888
y_q	y_c	y_g
0.803	0.784	0.803
z_q	z_c	z_g
1.107	1.113	0.926
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.921
N'_q	N'_c	N'_g
15.139	24.245	13.618

Di seguito si riporta una sintesi dei valori utilizzati per effettuare la verifica della fondazione.

Coeff. sismico Kh 0.097

Indice di rigidezza critico Ir_{crit} 131.463

Indice di rigidezza Ir 80.227

Azione verticale sollecitante V 531061 kg

Azione orizzontale sollecitante H 21678 kg

Eccentricità lungo B eb 0.10 m

Eccentricità lungo L el 0.14 m

Carico limite verticale di calcolo Q_{lim} 11.16 kg/cmq

Carico limite verticale di progetto Qd 4.85 kg/cmq

Coefficiente di sicurezza g_v 2.300

Carico limite orizzontale di calcolo H_{lim} 306608 kg

Carico limite orizzontale di progetto Hd 278735 kg

Coefficiente di sicurezza g_h 1.100

V=531061 kg £ Vd=17910633 kg **VERIFICATO**

H=21678 kg £ Hd=278735 kg **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi.

N°	H	Eed	g	Imp.
	m	kg/cmq	t/mc	
1	2.00	80.00	1.75	No
2	5.50	75.00	1.80	No
3	12.00	130.00	1.90	No

Si riportano di seguito i risultati ottenuti.

Profondità fondazione Df 0.50 m

Carico netto q_{eff} 0.00 kg/cmq

Cedimento Immediato (fine) W0f 0 mm

Cedimento Immediato (grossa) W0g 8 mm

Cedimento di consolidazione(fine) Wc 0 mm

Cedimento totale Wt 8 mm

Platea 1-(8+9)-I-3

Dati della fondazione rettangolare

La falda è assente.

Base B 8.45 m

Lunghezza L 45.00 m

Eccentricità eb 0.02 m

Eccentricità el 0.14 m

Forza Fv 534045 kg

Forza Fh 21678 kg

Parametri geotecnici

D	e	w	f	c	G	g_1	g
m	°	°	°	kg/cmq	kg/cmq	t/mc	t/mc
0.50	0.00	0.00	30.00	0.00	37.51	1.75	1.75

Carico limite

La fondazione data è equivalente a una fondazione rettangolare di dimensioni B=8.40 m ed L=44.71 m. Si riportano di seguito i coefficienti correttivi.

N_q	N_c	N_g
18.401	30.140	22.400
a_q	a_c	a_g
1.000	1.000	1.000
b_q	b_c	b_g
1.000	1.000	1.000
x_q	x_c	x_g
0.927	0.922	0.889
y_q	y_c	y_g
0.798	0.779	0.798
z_q	z_c	z_g
1.108	1.115	0.925
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.921
N'_q	N'_c	N'_g
15.084	24.144	13.530

Di seguito si riporta una sintesi dei valori utilizzati per effettuare la verifica della fondazione.

Coeff. sismico Kh 0.097

Indice di rigidezza critico Ir_{crit} 131.128

Indice di rigidezza Ir 78.977

Azione verticale sollecitante V 534045 kg

Azione orizzontale sollecitante H 21678 kg

Eccentricità lungo B eb 0.02 m

Eccentricità lungo L el 0.14 m

Carico limite verticale di calcolo Q_{lim} 11.27 kg/cmq

Carico limite verticale di progetto Qd 4.90 kg/cmq

Coefficiente di sicurezza g_v 2.300

Carico limite orizzontale di calcolo H_{lim} 308331 kg

Carico limite orizzontale di progetto Hd 280301 kg

Coefficiente di sicurezza g_h 1.100

V=534045 kg £ Vd=18400419 kg **VERIFICATO**

H=21678 kg £ Hd=280301 kg **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi.

N°	H	Eed	g	Imp.
	m	kg/cmq	t/mc	
1	2.00	80.00	1.75	No
2	5.50	75.00	1.80	No

N°	H	Eed	g	Imp.
3	12.00	130.00	1.90	No

Si riportano di seguito i risultati ottenuti.

Profondità fondazione Df 0.50 m
Carico netto q_{eff} 0.00 kg/cmq
Cedimento Immediato (fine) W0f 0 mm
Cedimento Immediato (grossa) W0g 8 mm
Cedimento di consolidazione(fine) Wc 0 mm
Cedimento totale Wt 8 mm

Platea 1-(8+9)-I-4

Dati della fondazione rettangolare

La falda è assente.
Base B 8.45 m
Lunghezza L 45.00 m
Eccentricità eb 0.10 m
Eccentricità el 0.16 m
Forza Fv 531061 kg
Forza Fh 19233 kg

Parametri geotecnici

D	e	w	f	c	G	g_1	g
m	°	°	°	kg/cmq	kg/cmq	t/mc	t/mc
0.50	0.00	0.00	30.00	0.00	37.51	1.75	1.75

Carico limite

La fondazione data è equivalente a una fondazione rettangolare di dimensioni B=8.25 m ed L=44.68

m. Si riportano di seguito i coefficienti correttivi.

N_q	N_c	N_g
18.401	30.140	22.400
a_q	a_c	a_g
1.000	1.000	1.000
b_q	b_c	b_g
1.000	1.000	1.000
x_q	x_c	x_g
0.934	0.930	0.900
y_q	y_c	y_g
0.803	0.784	0.803
z_q	z_c	z_g
1.107	1.113	0.926
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.921
N'_q	N'_c	N'_g
15.275	24.477	13.805

Di seguito si riporta una sintesi dei valori utilizzati per effettuare la verifica della fondazione.

Coeff. sismico Kh 0.097

Indice di rigidezza critico Ir_{crit} 131.449

Indice di rigidezza Ir 80.227

Azione verticale sollecitante V 531061 kg

Azione orizzontale sollecitante H 19233 kg

Eccentricità lungo B eb 0.10 m

Eccentricità lungo L el 0.16 m

Carico limite verticale di calcolo Q_{lim} 11.31 kg/cmq

Carico limite verticale di progetto Qd 4.92 kg/cmq

Coefficiente di sicurezza g_v 2.300

Carico limite orizzontale di calcolo H_{lim} 306608 kg

Carico limite orizzontale di progetto Hd 278735 kg

Coefficiente di sicurezza g_h 1.100

V=531061 kg £ Vd=18132356 kg **VERIFICATO**

H=19233 kg £ Hd=278735 kg **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi.

N°	H	Eed	g	Imp.
	m	kg/cmq	t/mc	
1	2.00	80.00	1.75	No
2	5.50	75.00	1.80	No
3	12.00	130.00	1.90	No

Si riportano di seguito i risultati ottenuti.

Profondità fondazione Df 0.50 m

Carico netto q_{eff} 0.00 kg/cmq

Cedimento Immediato (fine) W0f 0 mm

Cedimento Immediato (grossa) W0g 8 mm

Cedimento di consolidazione(fine) Wc 0 mm

Cedimento totale Wt 8 mm

Platea 1-(8+9)-II-1

Dati della fondazione rettangolare

La falda è assente.

Base B 8.45 m

Lunghezza L 45.00 m

Eccentricità eb 0.06 m

Eccentricità el 0.07 m

Forza Fv 537526 kg

Forza Fh 26484 kg

Parametri geotecnici

D	e	w	f	c	G	g_1	g
m	°	°	°	kg/cmq	kg/cmq	t/mc	t/mc
0.50	0.00	0.00	30.00	0.00	37.51	1.75	1.75

Carico limite

La fondazione data è equivalente a una fondazione rettangolare di dimensioni B=8.33 m ed L=44.85 m. Si riportano di seguito i coefficienti correttivi.

N_q	N_c	N_g
18.401	30.140	22.400
a_q	a_c	a_g
1.000	1.000	1.000
b_q	b_c	b_g
1.000	1.000	1.000
x_q	x_c	x_g

0.911	0.906	0.866
y_q	y_c	y_g
0.800	0.781	0.800
z_q	z_c	z_g
1.107	1.113	0.926
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.921
N'_q	N'_c	N'_g
14.855	23.758	13.232

Di seguito si riporta una sintesi dei valori utilizzati per effettuare la verifica della fondazione.

Coeff. sismico Kh 0.097

Indice di rigidezza critico Ir_{crit} 131.351

Indice di rigidezza Ir 79.580

Azione verticale sollecitante V 537526 kg

Azione orizzontale sollecitante H 26484 kg

Eccentricità lungo B eb 0.06 m

Eccentricità lungo L el 0.07 m

Carico limite verticale di calcolo Q_{lim} 10.94 kg/cmq

Carico limite verticale di progetto Qd 4.76 kg/cmq

Coefficiente di sicurezza g_v 2.300

Carico limite orizzontale di calcolo H_{lim} 310341 kg

Carico limite orizzontale di progetto Hd 282128 kg

Coefficiente di sicurezza g_h 1.100

V=537526 kg £ Vd=17778542 kg **VERIFICATO**

H=26484 kg £ Hd=282128 kg **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi.

N°	H	Eed	g	Imp.
	m	kg/cmq	t/mc	
1	2.00	80.00	1.75	No
2	5.50	75.00	1.80	No
3	12.00	130.00	1.90	No

Si riportano di seguito i risultati ottenuti.

Profondità fondazione Df 0.50 m

Carico netto q_{eff} 0.00 kg/cmq

Cedimento Immediato (fine) W0f 0 mm

Cedimento Immediato (grossa) W0g 8 mm

Cedimento di consolidazione(fine) Wc 0 mm

Cedimento totale Wt 8 mm

Platea 1-(8+9)-II-2

Dati della fondazione rettangolare

La falda è assente.

Base B 8.45 m

Lunghezza L 45.00 m

Eccentricità eb 0.18 m

Eccentricità el 0.02 m

Forza Fv 527580 kg

Forza Fh 28310 kg

Parametri geotecnici

D	e	w	f	c	G	g_1	g
m	°	°	°	kg/cmq	kg/cmq	t/mc	t/mc
0.50	0.00	0.00	30.00	0.00	37.51	1.75	1.75

Carico limite

La fondazione data è equivalente a una fondazione rettangolare di dimensioni B=8.08 m ed L=44.96 m. Si riportano di seguito i coefficienti correttivi.

N_q	N_c	N_g
18.401	30.140	22.400
a_q	a_c	a_g
1.000	1.000	1.000
b_q	b_c	b_g
1.000	1.000	1.000
x_q	x_c	x_g
0.903	0.898	0.855
y_q	y_c	y_g
0.808	0.790	0.808
z_q	z_c	z_g
1.104	1.110	0.928
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.921
N'_q	N'_c	N'_g
14.826	23.722	13.220

Di seguito si riporta una sintesi dei valori utilizzati per effettuare la verifica della fondazione.

Coeff. sismico Kh 0.097

Indice di rigidezza critico Ir_{crit} 131.964

Indice di rigidezza Ir 81.755

Azione verticale sollecitante V 527580 kg

Azione orizzontale sollecitante H 28310 kg

Eccentricità lungo B eb 0.18 m

Eccentricità lungo L el 0.02 m

Carico limite verticale di calcolo Q_{lim} 10.65 kg/cmq

Carico limite verticale di progetto Qd 4.63 kg/cmq

Coefficiente di sicurezza g_v 2.300

Carico limite orizzontale di calcolo H_{lim} 304598 kg

Carico limite orizzontale di progetto Hd 276908 kg

Coefficiente di sicurezza g_h 1.100

V=527580 kg £ Vd=16819478 kg **VERIFICATO**

H=28310 kg £ Hd=276908 kg **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi.

N°	H	Eed	g	Imp.
	m	kg/cmq	t/mc	
1	2.00	80.00	1.75	No
2	5.50	75.00	1.80	No

N°	H	Eed	g	Imp.
3	12.00	130.00	1.90	No

Si riportano di seguito i risultati ottenuti.

Profondità fondazione Df 0.50 m

Carico netto q_{eff} 0.00 kg/cmq

Cedimento Immediato (fine) W0f 0 mm

Cedimento Immediato (grossa) W0g 8 mm

Cedimento di consolidazione(fine) Wc 0 mm

Cedimento totale Wt 8 mm

Platea 1-(8+9)-II-3

Dati della fondazione rettangolare

La falda è assente.

Base B 8.45 m

Lunghezza L 45.00 m

Eccentricità eb 0.06 m

Eccentricità el 0.02 m

Forza Fv 537526 kg

Forza Fh 28310 kg

Parametri geotecnici

D	e	w	f	c	G	g_1	g
m	°	°	°	kg/cmq	kg/cmq	t/mc	t/mc
0.50	0.00	0.00	30.00	0.00	37.51	1.75	1.75

Carico limite

La fondazione data è equivalente a una fondazione rettangolare di dimensioni B=8.33 m ed L=44.96

m. Si riportano di seguito i coefficienti correttivi.

N_q	N_c	N_g
18.401	30.140	22.400
a_q	a_c	a_g
1.000	1.000	1.000
b_q	b_c	b_g
1.000	1.000	1.000
x_q	x_c	x_g
0.905	0.900	0.857
y_q	y_c	y_g
0.800	0.781	0.800
z_q	z_c	z_g
1.107	1.113	0.926
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.921
N'_q	N'_c	N'_g
14.751	23.581	13.098

Di seguito si riporta una sintesi dei valori utilizzati per effettuare la verifica della fondazione.

Coeff. sismico Kh 0.097

Indice di rigidezza critico Ir_{crit} 131.398

Indice di rigidezza Ir 79.580

Azione verticale sollecitante V 537526 kg

Azione orizzontale sollecitante H 28310 kg

Eccentricità lungo B eb 0.06 m

Eccentricità lungo L el 0.02 m

Carico limite verticale di calcolo Q_{lim} 10.84 kg/cmq

Carico limite verticale di progetto Qd 4.71 kg/cmq

Coefficiente di sicurezza g_v 2.300

Carico limite orizzontale di calcolo H_{lim} 310341 kg

Carico limite orizzontale di progetto Hd 282128 kg

Coefficiente di sicurezza g_h 1.100

V=537526 kg £ Vd=17648715 kg **VERIFICATO**

H=28310 kg £ Hd=282128 kg **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi.

N°	H	Eed	g	Imp.
	m	kg/cmq	t/mc	
1	2.00	80.00	1.75	No
2	5.50	75.00	1.80	No
3	12.00	130.00	1.90	No

Si riportano di seguito i risultati ottenuti.

Profondità fondazione Df 0.50 m

Carico netto q_{eff} 0.00 kg/cmq

Cedimento Immediato (fine) W0f 0 mm

Cedimento Immediato (grossa) W0g 8 mm

Cedimento di consolidazione(fine) Wc 0 mm

Cedimento totale Wt 8 mm

Platea 1-(8+9)-II-4

Dati della fondazione rettangolare

La falda è assente.

Base B 8.45 m

Lunghezza L 45.00 m

Eccentricità eb 0.18 m

Eccentricità el 0.07 m

Forza Fv 527580 kg

Forza Fh 26484 kg

Parametri geotecnici

D	e	w	f	c	G	g_1	g
m	°	°	°	kg/cmq	kg/cmq	t/mc	t/mc
0.50	0.00	0.00	30.00	0.00	37.51	1.75	1.75

Carico limite

La fondazione data è equivalente a una fondazione rettangolare di dimensioni B=8.08 m ed L=44.85 m. Si riportano di seguito i coefficienti correttivi.

N_q	N_c	N_g
18.401	30.140	22.400
a_q	a_c	a_g
1.000	1.000	1.000
b_q	b_c	b_g
1.000	1.000	1.000
x_q	x_c	x_g

0.909	0.904	0.864
y_q	y_c	y_g
0.808	0.790	0.808
z_q	z_c	z_g
1.104	1.110	0.928
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.921
N'_q	N'_c	N'_g
14.932	23.903	13.357

Di seguito si riporta una sintesi dei valori utilizzati per effettuare la verifica della fondazione.

Coeff. sismico Kh 0.097

Indice di rigidezza critico Ir_{crit} 131.918

Indice di rigidezza Ir 81.755

Azione verticale sollecitante V 527580 kg

Azione orizzontale sollecitante H 26484 kg

Eccentricità lungo B eb 0.18 m

Eccentricità lungo L el 0.07 m

Carico limite verticale di calcolo Q_{lim} 10.75 kg/cmq

Carico limite verticale di progetto Qd 4.67 kg/cmq

Coefficiente di sicurezza g_v 2.300

Carico limite orizzontale di calcolo H_{lim} 304598 kg

Carico limite orizzontale di progetto Hd 276908 kg

Coefficiente di sicurezza g_h 1.100

V=527580 kg £ Vd=16945890 kg **VERIFICATO**

H=26484 kg £ Hd=276908 kg **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi.

N°	H	Eed	g	Imp.
	m	kg/cmq	t/mc	
1	2.00	80.00	1.75	No
2	5.50	75.00	1.80	No
3	12.00	130.00	1.90	No

Si riportano di seguito i risultati ottenuti.

Profondità fondazione Df 0.50 m

Carico netto q_{eff} 0.00 kg/cmq

Cedimento Immediato (fine) W0f 0 mm

Cedimento Immediato (grossa) W0g 8 mm

Cedimento di consolidazione(fine) Wc 0 mm

Cedimento totale Wt 8 mm

Platea 1-(8+9)-III-1

Dati della fondazione rettangolare

La falda è assente.

Base B 8.45 m

Lunghezza L 45.00 m

Eccentricità eb 0.02 m

Eccentricità el 0.14 m

Forza Fv 534044 kg

Forza Fh 21417 kg

Parametri geotecnici

D	e	w	f	c	G	g_1	g
m	°	°	°	kg/cmq	kg/cmq	t/mc	t/mc
0.50	0.00	0.00	30.00	0.00	37.51	1.75	1.75

Carico limite

La fondazione data è equivalente a una fondazione rettangolare di dimensioni B=8.40 m ed L=44.71 m. Si riportano di seguito i coefficienti correttivi.

N_q	N_c	N_g
18.401	30.140	22.400
a_q	a_c	a_g
1.000	1.000	1.000
b_q	b_c	b_g
1.000	1.000	1.000
x_q	x_c	x_g
0.927	0.923	0.890
y_q	y_c	y_g
0.798	0.779	0.798
z_q	z_c	z_g
1.108	1.115	0.925
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.921
N'_q	N'_c	N'_g
15.098	24.168	13.550

Di seguito si riporta una sintesi dei valori utilizzati per effettuare la verifica della fondazione.

Coeff. sismico Kh 0.097

Indice di rigidezza critico Ir_{crit} 131.128

Indice di rigidezza Ir 78.977

Azione verticale sollecitante V 534044 kg

Azione orizzontale sollecitante H 21417 kg

Eccentricità lungo B eb 0.02 m

Eccentricità lungo L el 0.14 m

Carico limite verticale di calcolo Q_{lim} 11.28 kg/cmq

Carico limite verticale di progetto Qd 4.91 kg/cmq

Coefficiente di sicurezza g_v 2.300

Carico limite orizzontale di calcolo H_{lim} 308330 kg

Carico limite orizzontale di progetto Hd 280300 kg

Coefficiente di sicurezza g_h 1.100

V=534044 kg £ Vd=18426076 kg **VERIFICATO**

H=21417 kg £ Hd=280300 kg **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi.

N°	H	Eed	g	Imp.
	m	kg/cmq	t/mc	
1	2.00	80.00	1.75	No
2	5.50	75.00	1.80	No

N°	H	Eed	g	Imp.
3	12.00	130.00	1.90	No

Si riportano di seguito i risultati ottenuti.

Profondità fondazione Df 0.50 m
Carico netto q_{eff} 0.00 kg/cmq
Cedimento Immediato (fine) W0f 0 mm
Cedimento Immediato (grossa) W0g 8 mm
Cedimento di consolidazione(fine) Wc 0 mm
Cedimento totale Wt 8 mm

Platea 1-(8+9)-III-2

Dati della fondazione rettangolare

La falda è assente.
Base B 8.45 m
Lunghezza L 45.00 m
Eccentricità eb 0.10 m
Eccentricità el 0.16 m
Forza Fv 531062 kg
Forza Fh 19482 kg

Parametri geotecnici

D	e	w	f	c	G	g_1	g
m	°	°	°	kg/cmq	kg/cmq	t/mc	t/mc
0.50	0.00	0.00	30.00	0.00	37.51	1.75	1.75

Carico limite

La fondazione data è equivalente a una fondazione rettangolare di dimensioni B=8.25 m ed L=44.68

m. Si riportano di seguito i coefficienti correttivi.

N_q	N_c	N_g
18.401	30.140	22.400
a_q	a_c	a_g
1.000	1.000	1.000
b_q	b_c	b_g
1.000	1.000	1.000
x_q	x_c	x_g
0.933	0.930	0.899
y_q	y_c	y_g
0.803	0.784	0.803
z_q	z_c	z_g
1.107	1.113	0.926
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.921
N'_q	N'_c	N'_g
15.261	24.454	13.786

Di seguito si riporta una sintesi dei valori utilizzati per effettuare la verifica della fondazione.

Coeff. sismico Kh 0.097

Indice di rigidezza critico Ir_{crit} 131.449

Indice di rigidezza Ir 80.227

Azione verticale sollecitante V 531062 kg

Azione orizzontale sollecitante H 19482 kg

Eccentricità lungo B eb 0.10 m

Eccentricità lungo L el 0.16 m

Carico limite verticale di calcolo Q_{lim} 11.29 kg/cmq

Carico limite verticale di progetto Qd 4.91 kg/cmq

Coefficiente di sicurezza g_v 2.300

Carico limite orizzontale di calcolo H_{lim} 306609 kg

Carico limite orizzontale di progetto Hd 278735 kg

Coefficiente di sicurezza g_h 1.100

V=531062 kg £ Vd=18108573 kg **VERIFICATO**

H=19482 kg £ Hd=278735 kg **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi.

N°	H	Eed	g	Imp.
	m	kg/cmq	t/mc	
1	2.00	80.00	1.75	No
2	5.50	75.00	1.80	No
3	12.00	130.00	1.90	No

Si riportano di seguito i risultati ottenuti.

Profondità fondazione Df 0.50 m

Carico netto q_{eff} 0.00 kg/cmq

Cedimento Immediato (fine) W0f 0 mm

Cedimento Immediato (grossa) W0g 8 mm

Cedimento di consolidazione(fine) Wc 0 mm

Cedimento totale Wt 8 mm

Platea 1-(8+9)-III-3

Dati della fondazione rettangolare

La falda è assente.

Base B 8.45 m

Lunghezza L 45.00 m

Eccentricità eb 0.02 m

Eccentricità el 0.16 m

Forza Fv 534044 kg

Forza Fh 19482 kg

Parametri geotecnici

D	e	w	f	c	G	g_1	g
m	°	°	°	kg/cmq	kg/cmq	t/mc	t/mc
0.50	0.00	0.00	30.00	0.00	37.51	1.75	1.75

Carico limite

La fondazione data è equivalente a una fondazione rettangolare di dimensioni B=8.40 m ed L=44.68 m. Si riportano di seguito i coefficienti correttivi.

N_q	N_c	N_g
18.401	30.140	22.400
a_q	a_c	a_g
1.000	1.000	1.000
b_q	b_c	b_g
1.000	1.000	1.000
x_q	x_c	x_g

0.934	0.930	0.900
y_q	y_c	y_g
0.798	0.779	0.798
z_q	z_c	z_g
1.109	1.115	0.925
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.921
N'_q	N'_c	N'_g
15.205	24.350	13.696

Di seguito si riporta una sintesi dei valori utilizzati per effettuare la verifica della fondazione.

Coeff. sismico Kh 0.097

Indice di rigidezza critico Ir_{crit} 131.114

Indice di rigidezza Ir 78.977

Azione verticale sollecitante V 534044 kg

Azione orizzontale sollecitante H 19482 kg

Eccentricità lungo B eb 0.02 m

Eccentricità lungo L el 0.16 m

Carico limite verticale di calcolo Q_{lim} 11.40 kg/cmq

Carico limite verticale di progetto Qd 4.96 kg/cmq

Coefficiente di sicurezza g_v 2.300

Carico limite orizzontale di calcolo H_{lim} 308330 kg

Carico limite orizzontale di progetto Hd 280300 kg

Coefficiente di sicurezza g_h 1.100

V=534044 kg £ Vd=18602567 kg **VERIFICATO**

H=19482 kg £ Hd=280300 kg **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi.

N°	H	Eed	g	Imp.
	m	kg/cmq	t/mc	
1	2.00	80.00	1.75	No
2	5.50	75.00	1.80	No
3	12.00	130.00	1.90	No

Si riportano di seguito i risultati ottenuti.

Profondità fondazione Df 0.50 m

Carico netto q_{eff} 0.00 kg/cmq

Cedimento Immediato (fine) W0f 0 mm

Cedimento Immediato (grossa) W0g 8 mm

Cedimento di consolidazione(fine) Wc 0 mm

Cedimento totale Wt 8 mm

Platea 1-(8+9)-III-4

Dati della fondazione rettangolare

La falda è assente.

Base B 8.45 m

Lunghezza L 45.00 m

Eccentricità eb 0.10 m

Eccentricità el 0.14 m

Forza Fv 531062 kg

Forza Fh 21417 kg

Parametri geotecnici

D	e	w	f	c	G	g_1	g
m	°	°	°	kg/cmq	kg/cmq	t/mc	t/mc
0.50	0.00	0.00	30.00	0.00	37.51	1.75	1.75

Carico limite

La fondazione data è equivalente a una fondazione rettangolare di dimensioni B=8.25 m ed L=44.71 m. Si riportano di seguito i coefficienti correttivi.

N_q	N_c	N_g
18.401	30.140	22.400
a_q	a_c	a_g
1.000	1.000	1.000
b_q	b_c	b_g
1.000	1.000	1.000
x_q	x_c	x_g
0.927	0.923	0.890
y_q	y_c	y_g
0.803	0.784	0.803
z_q	z_c	z_g
1.107	1.113	0.926
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.921
N'_q	N'_c	N'_g
15.153	24.270	13.638

Di seguito si riporta una sintesi dei valori utilizzati per effettuare la verifica della fondazione.

Coeff. sismico Kh 0.097

Indice di rigidezza critico Ir_{crit} 131.463

Indice di rigidezza Ir 80.227

Azione verticale sollecitante V 531062 kg

Azione orizzontale sollecitante H 21417 kg

Eccentricità lungo B eb 0.10 m

Eccentricità lungo L el 0.14 m

Carico limite verticale di calcolo Q_{lim} 11.18 kg/cmq

Carico limite verticale di progetto Qd 4.86 kg/cmq

Coefficiente di sicurezza g_v 2.300

Carico limite orizzontale di calcolo H_{lim} 306609 kg

Carico limite orizzontale di progetto Hd 278735 kg

Coefficiente di sicurezza g_h 1.100

V=531062 kg £ Vd=17935286 kg **VERIFICATO**

H=21417 kg £ Hd=278735 kg **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi.

N°	H	Eed	g	Imp.
	m	kg/cmq	t/mc	
1	2.00	80.00	1.75	No
2	5.50	75.00	1.80	No

N°	H	Eed	g	Imp.
3	12.00	130.00	1.90	No

Si riportano di seguito i risultati ottenuti.

Profondità fondazione Df 0.50 m
Carico netto q_{eff} 0.00 kg/cmq
Cedimento Immediato (fine) W0f 0 mm
Cedimento Immediato (grossa) W0g 8 mm
Cedimento di consolidazione(fine) Wc 0 mm
Cedimento totale Wt 8 mm

Platea 1-(8+9)-IV-1

Dati della fondazione rettangolare

La falda è assente.
Base B 8.45 m
Lunghezza L 45.00 m
Eccentricità eb 0.06 m
Eccentricità el 0.02 m
Forza Fv 537523 kg
Forza Fh 27969 kg

Parametri geotecnici

D	e	w	f	c	G	g_1	g
m	°	°	°	kg/cmq	kg/cmq	t/mc	t/mc
0.50	0.00	0.00	30.00	0.00	37.51	1.75	1.75

Carico limite

La fondazione data è equivalente a una fondazione rettangolare di dimensioni B=8.33 m ed L=44.96

m. Si riportano di seguito i coefficienti correttivi.

N_q	N_c	N_g
18.401	30.140	22.400
a_q	a_c	a_g
1.000	1.000	1.000
b_q	b_c	b_g
1.000	1.000	1.000
x_q	x_c	x_g
0.906	0.901	0.859
y_q	y_c	y_g
0.800	0.781	0.800
z_q	z_c	z_g
1.107	1.113	0.926
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.921
N'_q	N'_c	N'_g
14.769	23.612	13.123

Di seguito si riporta una sintesi dei valori utilizzati per effettuare la verifica della fondazione.

Coeff. sismico Kh 0.097

Indice di rigidezza critico Ir_{crit} 131.397

Indice di rigidezza Ir 79.580

Azione verticale sollecitante V 537523 kg

Azione orizzontale sollecitante H 27969 kg

Eccentricità lungo B eb 0.06 m

Eccentricità lungo L el 0.02 m

Carico limite verticale di calcolo Q_{lim} 10.86 kg/cmq

Carico limite verticale di progetto Qd 4.72 kg/cmq

Coefficiente di sicurezza g_v 2.300

Carico limite orizzontale di calcolo H_{lim} 310339 kg

Carico limite orizzontale di progetto Hd 282126 kg

Coefficiente di sicurezza g_h 1.100

V=537523 kg £ Vd=17680464 kg **VERIFICATO**

H=27969 kg £ Hd=282126 kg **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi.

N°	H	Eed	g	Imp.
	m	kg/cmq	t/mc	
1	2.00	80.00	1.75	No
2	5.50	75.00	1.80	No
3	12.00	130.00	1.90	No

Si riportano di seguito i risultati ottenuti.

Profondità fondazione Df 0.50 m

Carico netto q_{eff} 0.00 kg/cmq

Cedimento Immediato (fine) W0f 0 mm

Cedimento Immediato (grossa) W0g 8 mm

Cedimento di consolidazione(fine) Wc 0 mm

Cedimento totale Wt 8 mm

Platea 1-(8+9)-IV-2

Dati della fondazione rettangolare

La falda è assente.

Base B 8.45 m

Lunghezza L 45.00 m

Eccentricità eb 0.18 m

Eccentricità el 0.07 m

Forza Fv 527583 kg

Forza Fh 26515 kg

Parametri geotecnici

D	e	w	f	c	G	g_1	g
m	°	°	°	kg/cmq	kg/cmq	t/mc	t/mc
0.50	0.00	0.00	30.00	0.00	37.51	1.75	1.75

Carico limite

La fondazione data è equivalente a una fondazione rettangolare di dimensioni B=8.08 m ed L=44.85 m. Si riportano di seguito i coefficienti correttivi.

N_q	N_c	N_g
18.401	30.140	22.400
a_q	a_c	a_g
1.000	1.000	1.000
b_q	b_c	b_g
1.000	1.000	1.000
x_q	x_c	x_g

0.909	0.904	0.863
y_q	y_c	y_g
0.808	0.790	0.808
z_q	z_c	z_g
1.104	1.110	0.928
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.921
N'_q	N'_c	N'_g
14.930	23.900	13.355

Di seguito si riporta una sintesi dei valori utilizzati per effettuare la verifica della fondazione.

Coeff. sismico Kh 0.097

Indice di rigidezza critico Ir_{crit} 131.918

Indice di rigidezza Ir 81.755

Azione verticale sollecitante V 527583 kg

Azione orizzontale sollecitante H 26515 kg

Eccentricità lungo B eb 0.18 m

Eccentricità lungo L el 0.07 m

Carico limite verticale di calcolo Q_{lim} 10.75 kg/cmq

Carico limite verticale di progetto Qd 4.67 kg/cmq

Coefficiente di sicurezza g_v 2.300

Carico limite orizzontale di calcolo H_{lim} 304600 kg

Carico limite orizzontale di progetto Hd 276909 kg

Coefficiente di sicurezza g_h 1.100

V=527583 kg £ Vd=16943191 kg **VERIFICATO**

H=26515 kg £ Hd=276909 kg **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi.

N°	H	Eed	g	Imp.
	m	kg/cmq	t/mc	
1	2.00	80.00	1.75	No
2	5.50	75.00	1.80	No
3	12.00	130.00	1.90	No

Si riportano di seguito i risultati ottenuti.

Profondità fondazione Df 0.50 m

Carico netto q_{eff} 0.00 kg/cmq

Cedimento Immediato (fine) W0f 0 mm

Cedimento Immediato (grossa) W0g 8 mm

Cedimento di consolidazione(fine) Wc 0 mm

Cedimento totale Wt 8 mm

Platea 1-(8+9)-IV-3

Dati della fondazione rettangolare

La falda è assente.

Base B 8.45 m

Lunghezza L 45.00 m

Eccentricità eb 0.06 m

Eccentricità el 0.07 m

Forza Fv 537523 kg

Forza Fh 26515 kg

Parametri geotecnici

D	e	w	f	c	G	g_1	g
m	°	°	°	kg/cmq	kg/cmq	t/mc	t/mc
0.50	0.00	0.00	30.00	0.00	37.51	1.75	1.75

Carico limite

La fondazione data è equivalente a una fondazione rettangolare di dimensioni B=8.33 m ed L=44.86 m. Si riportano di seguito i coefficienti correttivi.

N_q	N_c	N_g
18.401	30.140	22.400
a_q	a_c	a_g
1.000	1.000	1.000
b_q	b_c	b_g
1.000	1.000	1.000
x_q	x_c	x_g
0.911	0.906	0.866
y_q	y_c	y_g
0.800	0.781	0.800
z_q	z_c	z_g
1.107	1.113	0.926
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.921
N'_q	N'_c	N'_g
14.853	23.755	13.229

Di seguito si riporta una sintesi dei valori utilizzati per effettuare la verifica della fondazione.

Coeff. sismico Kh 0.097

Indice di rigidezza critico Ir_{crit} 131.352

Indice di rigidezza Ir 79.580

Azione verticale sollecitante V 537523 kg

Azione orizzontale sollecitante H 26515 kg

Eccentricità lungo B eb 0.06 m

Eccentricità lungo L el 0.07 m

Carico limite verticale di calcolo Q_{lim} 10.94 kg/cmq

Carico limite verticale di progetto Qd 4.76 kg/cmq

Coefficiente di sicurezza g_v 2.300

Carico limite orizzontale di calcolo H_{lim} 310339 kg

Carico limite orizzontale di progetto Hd 282126 kg

Coefficiente di sicurezza g_h 1.100

V=537523 kg £ Vd=17775812 kg **VERIFICATO**

H=26515 kg £ Hd=282126 kg **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi.

N°	H	Eed	g	Imp.
	m	kg/cmq	t/mc	
1	2.00	80.00	1.75	No
2	5.50	75.00	1.80	No

N°	H	Eed	g	Imp.
3	12.00	130.00	1.90	No

Si riportano di seguito i risultati ottenuti.

Profondità fondazione Df 0.50 m
Carico netto q_{eff} 0.00 kg/cmq
Cedimento Immediato (fine) W0f 0 mm
Cedimento Immediato (grossa) W0g 8 mm
Cedimento di consolidazione(fine) Wc 0 mm
Cedimento totale Wt 8 mm

Platea 1-(8+9)-IV-4

Dati della fondazione rettangolare

La falda è assente.
Base B 8.45 m
Lunghezza L 45.00 m
Eccentricità eb 0.18 m
Eccentricità el 0.02 m
Forza Fv 527583 kg
Forza Fh 27969 kg

Parametri geotecnici

D	e	w	f	c	G	g_1	g
m	°	°	°	kg/cmq	kg/cmq	t/mc	t/mc
0.50	0.00	0.00	30.00	0.00	37.51	1.75	1.75

Carico limite

La fondazione data è equivalente a una fondazione rettangolare di dimensioni B=8.08 m ed L=44.96

m. Si riportano di seguito i coefficienti correttivi.

N_q	N_c	N_g
18.401	30.140	22.400
a_q	a_c	a_g
1.000	1.000	1.000
b_q	b_c	b_g
1.000	1.000	1.000
x_q	x_c	x_g
0.904	0.899	0.856
y_q	y_c	y_g
0.808	0.790	0.808
z_q	z_c	z_g
1.104	1.110	0.928
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.921
N'_q	N'_c	N'_g
14.844	23.754	13.245

Di seguito si riporta una sintesi dei valori utilizzati per effettuare la verifica della fondazione.

Coeff. sismico Kh 0.097

Indice di rigidezza critico Ir_{crit} 131.964

Indice di rigidezza Ir 81.755

Azione verticale sollecitante V 527583 kg

Azione orizzontale sollecitante H 27969 kg

Eccentricità lungo B eb 0.18 m

Eccentricità lungo L el 0.02 m

Carico limite verticale di calcolo Q_{lim} 10.67 kg/cmq

Carico limite verticale di progetto Qd 4.64 kg/cmq

Coefficiente di sicurezza g_v 2.300

Carico limite orizzontale di calcolo H_{lim} 304600 kg

Carico limite orizzontale di progetto Hd 276909 kg

Coefficiente di sicurezza g_h 1.100

V=527583 kg £ Vd=16850468 kg **VERIFICATO**

H=27969 kg £ Hd=276909 kg **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi.

N°	H	Eed	g	Imp.
	m	kg/cmq	t/mc	
1	2.00	80.00	1.75	No
2	5.50	75.00	1.80	No
3	12.00	130.00	1.90	No

Si riportano di seguito i risultati ottenuti.

Profondità fondazione Df 0.50 m

Carico netto q_{eff} 0.00 kg/cmq

Cedimento Immediato (fine) W0f 0 mm

Cedimento Immediato (grossa) W0g 8 mm

Cedimento di consolidazione(fine) Wc 0 mm

Cedimento totale Wt 8 mm

Platea 1-(8+9)-V-1

Dati della fondazione rettangolare

La falda è assente.

Base B 8.45 m

Lunghezza L 45.00 m

Eccentricità eb 0.02 m

Eccentricità el 0.17 m

Forza Fv 534045 kg

Forza Fh 19796 kg

Parametri geotecnici

D	e	w	f	c	G	g_1	g
m	°	°	°	kg/cmq	kg/cmq	t/mc	t/mc
0.50	0.00	0.00	30.00	0.00	37.51	1.75	1.75

Carico limite

La fondazione data è equivalente a una fondazione rettangolare di dimensioni B=8.40 m ed L=44.65 m. Si riportano di seguito i coefficienti correttivi.

N_q	N_c	N_g
18.401	30.140	22.400
a_q	a_c	a_g
1.000	1.000	1.000
b_q	b_c	b_g
1.000	1.000	1.000
x_q	x_c	x_g

0.933	0.929	0.898
y_q	y_c	y_g
0.798	0.779	0.798
z_q	z_c	z_g
1.109	1.115	0.925
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.921
N'_q	N'_c	N'_g
15.190	24.324	13.672

Di seguito si riporta una sintesi dei valori utilizzati per effettuare la verifica della fondazione.

Coeff. sismico Kh 0.097

Indice di rigidezza critico Ir_{crit} 131.101

Indice di rigidezza Ir 78.977

Azione verticale sollecitante V 534045 kg

Azione orizzontale sollecitante H 19796 kg

Eccentricità lungo B eb 0.02 m

Eccentricità lungo L el 0.17 m

Carico limite verticale di calcolo Q_{lim} 11.38 kg/cmq

Carico limite verticale di progetto Qd 4.95 kg/cmq

Coefficiente di sicurezza g_v 2.300

Carico limite orizzontale di calcolo H_{lim} 308331 kg

Carico limite orizzontale di progetto Hd 280301 kg

Coefficiente di sicurezza g_h 1.100

V=534045 kg £ Vd=18559702 kg **VERIFICATO**

H=19796 kg £ Hd=280301 kg **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi.

N°	H	Eed	g	Imp.
	m	kg/cmq	t/mc	
1	2.00	80.00	1.75	No
2	5.50	75.00	1.80	No
3	12.00	130.00	1.90	No

Si riportano di seguito i risultati ottenuti.

Profondità fondazione Df 0.50 m

Carico netto q_{eff} 0.00 kg/cmq

Cedimento Immediato (fine) W0f 0 mm

Cedimento Immediato (grossa) W0g 8 mm

Cedimento di consolidazione(fine) Wc 0 mm

Cedimento totale Wt 8 mm

Platea 1-(8+9)-V-2

Dati della fondazione rettangolare

La falda è assente.

Base B 8.45 m

Lunghezza L 45.00 m

Eccentricità eb 0.10 m

Eccentricità el 0.16 m

Forza Fv 531061 kg

Forza Fh 22088 kg

Parametri geotecnici

D	e	w	f	c	G	g_1	g
m	°	°	°	kg/cmq	kg/cmq	t/mc	t/mc
0.50	0.00	0.00	30.00	0.00	37.51	1.75	1.75

Carico limite

La fondazione data è equivalente a una fondazione rettangolare di dimensioni B=8.25 m ed L=44.68 m. Si riportano di seguito i coefficienti correttivi.

N_q	N_c	N_g
18.401	30.140	22.400
a_q	a_c	a_g
1.000	1.000	1.000
b_q	b_c	b_g
1.000	1.000	1.000
x_q	x_c	x_g
0.925	0.920	0.886
y_q	y_c	y_g
0.803	0.784	0.803
z_q	z_c	z_g
1.107	1.113	0.926
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.921
N'_q	N'_c	N'_g
15.118	24.210	13.587

Di seguito si riporta una sintesi dei valori utilizzati per effettuare la verifica della fondazione.

Coeff. sismico Kh 0.097

Indice di rigidezza critico Ir_{crit} 131.450

Indice di rigidezza Ir 80.227

Azione verticale sollecitante V 531061 kg

Azione orizzontale sollecitante H 22088 kg

Eccentricità lungo B eb 0.10 m

Eccentricità lungo L el 0.16 m

Carico limite verticale di calcolo Q_{lim} 11.14 kg/cmq

Carico limite verticale di progetto Qd 4.84 kg/cmq

Coefficiente di sicurezza g_v 2.300

Carico limite orizzontale di calcolo H_{lim} 306608 kg

Carico limite orizzontale di progetto Hd 278735 kg

Coefficiente di sicurezza g_h 1.100

V=531061 kg £ Vd=17859700 kg **VERIFICATO**

H=22088 kg £ Hd=278735 kg **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi.

N°	H	Eed	g	Imp.
	m	kg/cmq	t/mc	
1	2.00	80.00	1.75	No
2	5.50	75.00	1.80	No

N°	H	Eed	g	Imp.
3	12.00	130.00	1.90	No

Si riportano di seguito i risultati ottenuti.

Profondità fondazione Df 0.50 m
Carico netto q_{eff} 0.00 kg/cmq
Cedimento Immediato (fine) W0f 0 mm
Cedimento Immediato (grossa) W0g 8 mm
Cedimento di consolidazione(fine) Wc 0 mm
Cedimento totale Wt 8 mm

Platea 1-(8+9)-V-3

Dati della fondazione rettangolare

La falda è assente.
Base B 8.45 m
Lunghezza L 45.00 m
Eccentricità eb 0.02 m
Eccentricità el 0.16 m
Forza Fv 534044 kg
Forza Fh 22088 kg

Parametri geotecnici

D	e	w	f	c	G	g_1	g
m	°	°	°	kg/cmq	kg/cmq	t/mc	t/mc
0.50	0.00	0.00	30.00	0.00	37.51	1.75	1.75

Carico limite

La fondazione data è equivalente a una fondazione rettangolare di dimensioni B=8.40 m ed L=44.68

m. Si riportano di seguito i coefficienti correttivi.

N_q	N_c	N_g
18.401	30.140	22.400
a_q	a_c	a_g
1.000	1.000	1.000
b_q	b_c	b_g
1.000	1.000	1.000
x_q	x_c	x_g
0.925	0.921	0.887
y_q	y_c	y_g
0.798	0.779	0.798
z_q	z_c	z_g
1.109	1.115	0.925
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.921
N'_q	N'_c	N'_g
15.064	24.109	13.500

Di seguito si riporta una sintesi dei valori utilizzati per effettuare la verifica della fondazione.

Coeff. sismico Kh 0.097

Indice di rigidezza critico Ir_{crit} 131.116

Indice di rigidezza Ir 78.977

Azione verticale sollecitante V 534044 kg

Azione orizzontale sollecitante H 22088 kg

Eccentricità lungo B eb 0.02 m

Eccentricità lungo L el 0.16 m

Carico limite verticale di calcolo Q_{lim} 11.24 kg/cmq

Carico limite verticale di progetto Qd 4.89 kg/cmq

Coefficiente di sicurezza g_v 2.300

Carico limite orizzontale di calcolo H_{lim} 308330 kg

Carico limite orizzontale di progetto Hd 280300 kg

Coefficiente di sicurezza g_h 1.100

V=534044 kg £ Vd=18348461 kg **VERIFICATO**

H=22088 kg £ Hd=280300 kg **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi.

N°	H	Eed	g	Imp.
	m	kg/cmq	t/mc	
1	2.00	80.00	1.75	No
2	5.50	75.00	1.80	No
3	12.00	130.00	1.90	No

Si riportano di seguito i risultati ottenuti.

Profondità fondazione Df 0.50 m

Carico netto q_{eff} 0.00 kg/cmq

Cedimento Immediato (fine) W0f 0 mm

Cedimento Immediato (grossa) W0g 8 mm

Cedimento di consolidazione(fine) Wc 0 mm

Cedimento totale Wt 8 mm

Platea 1-(8+9)-V-4

Dati della fondazione rettangolare

La falda è assente.

Base B 8.45 m

Lunghezza L 45.00 m

Eccentricità eb 0.10 m

Eccentricità el 0.18 m

Forza Fv 531060 kg

Forza Fh 19796 kg

Parametri geotecnici

D	e	w	f	c	G	g_1	g
m	°	°	°	kg/cmq	kg/cmq	t/mc	t/mc
0.50	0.00	0.00	30.00	0.00	37.51	1.75	1.75

Carico limite

La fondazione data è equivalente a una fondazione rettangolare di dimensioni B=8.25 m ed L=44.65 m. Si riportano di seguito i coefficienti correttivi.

N_q	N_c	N_g
18.401	30.140	22.400
a_q	a_c	a_g
1.000	1.000	1.000
b_q	b_c	b_g
1.000	1.000	1.000
x_q	x_c	x_g

0.932	0.928	0.898
y_q	y_c	y_g
0.803	0.784	0.803
z_q	z_c	z_g
1.107	1.113	0.926
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.921
N'_q	N'_c	N'_g
15.246	24.427	13.762

Di seguito si riporta una sintesi dei valori utilizzati per effettuare la verifica della fondazione.

Coeff. sismico Kh 0.097

Indice di rigidezza critico Ir_{crit} 131.436

Indice di rigidezza Ir 80.227

Azione verticale sollecitante V 531060 kg

Azione orizzontale sollecitante H 19796 kg

Eccentricità lungo B eb 0.10 m

Eccentricità lungo L el 0.18 m

Carico limite verticale di calcolo Q_{lim} 11.27 kg/cmq

Carico limite verticale di progetto Qd 4.90 kg/cmq

Coefficiente di sicurezza g_v 2.300

Carico limite orizzontale di calcolo H_{lim} 306608 kg

Carico limite orizzontale di progetto Hd 278734 kg

Coefficiente di sicurezza g_h 1.100

V=531060 kg £ Vd=18066281 kg **VERIFICATO**

H=19796 kg £ Hd=278734 kg **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi.

N°	H	Eed	g	Imp.
	m	kg/cmq	t/mc	
1	2.00	80.00	1.75	No
2	5.50	75.00	1.80	No
3	12.00	130.00	1.90	No

Si riportano di seguito i risultati ottenuti.

Profondità fondazione Df 0.50 m

Carico netto q_{eff} 0.00 kg/cmq

Cedimento Immediato (fine) W0f 0 mm

Cedimento Immediato (grossa) W0g 8 mm

Cedimento di consolidazione(fine) Wc 0 mm

Cedimento totale Wt 8 mm

Platea 1-(8+9)-VI-1

Dati della fondazione rettangolare

La falda è assente.

Base B 8.45 m

Lunghezza L 45.00 m

Eccentricità eb 0.06 m

Eccentricità el 0.08 m

Forza Fv 537526 kg

Forza Fh 26556 kg

Parametri geotecnici

D	e	w	f	c	G	g_1	g
m	°	°	°	kg/cmq	kg/cmq	t/mc	t/mc
0.50	0.00	0.00	30.00	0.00	37.51	1.75	1.75

Carico limite

La fondazione data è equivalente a una fondazione rettangolare di dimensioni B=8.33 m ed L=44.85 m. Si riportano di seguito i coefficienti correttivi.

N_q	N_c	N_g
18.401	30.140	22.400
a_q	a_c	a_g
1.000	1.000	1.000
b_q	b_c	b_g
1.000	1.000	1.000
x_q	x_c	x_g
0.911	0.906	0.866
y_q	y_c	y_g
0.800	0.781	0.800
z_q	z_c	z_g
1.107	1.113	0.926
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.921
N'_q	N'_c	N'_g
14.852	23.752	13.226

Di seguito si riporta una sintesi dei valori utilizzati per effettuare la verifica della fondazione.

Coeff. sismico Kh 0.097

Indice di rigidezza critico Ir_{crit} 131.347

Indice di rigidezza Ir 79.580

Azione verticale sollecitante V 537526 kg

Azione orizzontale sollecitante H 26556 kg

Eccentricità lungo B eb 0.06 m

Eccentricità lungo L el 0.08 m

Carico limite verticale di calcolo Q_{lim} 10.94 kg/cmq

Carico limite verticale di progetto Qd 4.76 kg/cmq

Coefficiente di sicurezza g_v 2.300

Carico limite orizzontale di calcolo H_{lim} 310341 kg

Carico limite orizzontale di progetto Hd 282128 kg

Coefficiente di sicurezza g_h 1.100

V=537526 kg £ Vd=17768335 kg **VERIFICATO**

H=26556 kg £ Hd=282128 kg **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi.

N°	H	Eed	g	Imp.
	m	kg/cmq	t/mc	
1	2.00	80.00	1.75	No
2	5.50	75.00	1.80	No

N°	H	Eed	g	Imp.
3	12.00	130.00	1.90	No

Si riportano di seguito i risultati ottenuti.

Profondità fondazione Df 0.50 m

Carico netto q_{eff} 0.00 kg/cmq

Cedimento Immediato (fine) W0f 0 mm

Cedimento Immediato (grossa) W0g 8 mm

Cedimento di consolidazione(fine) Wc 0 mm

Cedimento totale Wt 8 mm

Platea 1-(8+9)-VI-2

Dati della fondazione rettangolare

La falda è assente.

Base B 8.45 m

Lunghezza L 45.00 m

Eccentricità eb 0.18 m

Eccentricità el 0.02 m

Forza Fv 527580 kg

Forza Fh 28306 kg

Parametri geotecnici

D	e	w	f	c	G	g_1	g
m	°	°	°	kg/cmq	kg/cmq	t/mc	t/mc
0.50	0.00	0.00	30.00	0.00	37.51	1.75	1.75

Carico limite

La fondazione data è equivalente a una fondazione rettangolare di dimensioni B=8.08 m ed L=44.96

m. Si riportano di seguito i coefficienti correttivi.

N_q	N_c	N_g
18.401	30.140	22.400
a_q	a_c	a_g
1.000	1.000	1.000
b_q	b_c	b_g
1.000	1.000	1.000
x_q	x_c	x_g
0.903	0.898	0.855
y_q	y_c	y_g
0.808	0.790	0.808
z_q	z_c	z_g
1.104	1.110	0.928
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.921
N'_q	N'_c	N'_g
14.826	23.723	13.220

Di seguito si riporta una sintesi dei valori utilizzati per effettuare la verifica della fondazione.

Coeff. sismico Kh 0.097

Indice di rigidezza critico Ir_{crit} 131.960

Indice di rigidezza Ir 81.755

Azione verticale sollecitante V 527580 kg

Azione orizzontale sollecitante H 28306 kg

Eccentricità lungo B eb 0.18 m

Eccentricità lungo L el 0.02 m

Carico limite verticale di calcolo Q_{lim} 10.65 kg/cmq

Carico limite verticale di progetto Qd 4.63 kg/cmq

Coefficiente di sicurezza g_v 2.300

Carico limite orizzontale di calcolo H_{lim} 304598 kg

Carico limite orizzontale di progetto Hd 276908 kg

Coefficiente di sicurezza g_h 1.100

V=527580 kg £ Vd=16816544 kg **VERIFICATO**

H=28306 kg £ Hd=276908 kg **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi.

N°	H	Eed	g	Imp.
	m	kg/cmq	t/mc	
1	2.00	80.00	1.75	No
2	5.50	75.00	1.80	No
3	12.00	130.00	1.90	No

Si riportano di seguito i risultati ottenuti.

Profondità fondazione Df 0.50 m

Carico netto q_{eff} 0.00 kg/cmq

Cedimento Immediato (fine) W0f 0 mm

Cedimento Immediato (grossa) W0g 8 mm

Cedimento di consolidazione(fine) Wc 0 mm

Cedimento totale Wt 8 mm

Platea 1-(8+9)-VI-3

Dati della fondazione rettangolare

La falda è assente.

Base B 8.45 m

Lunghezza L 45.00 m

Eccentricità eb 0.06 m

Eccentricità el 0.02 m

Forza Fv 537526 kg

Forza Fh 28306 kg

Parametri geotecnici

D	e	w	f	c	G	g_1	g
m	°	°	°	kg/cmq	kg/cmq	t/mc	t/mc
0.50	0.00	0.00	30.00	0.00	37.51	1.75	1.75

Carico limite

La fondazione data è equivalente a una fondazione rettangolare di dimensioni B=8.33 m ed L=44.96 m. Si riportano di seguito i coefficienti correttivi.

N_q	N_c	N_g
18.401	30.140	22.400
a_q	a_c	a_g
1.000	1.000	1.000
b_q	b_c	b_g
1.000	1.000	1.000
x_q	x_c	x_g

0.905	0.900	0.857
y_q	y_c	y_g
0.800	0.781	0.800
z_q	z_c	z_g
1.107	1.113	0.926
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.921
N'_q	N'_c	N'_g
14.752	23.582	13.098

Di seguito si riporta una sintesi dei valori utilizzati per effettuare la verifica della fondazione.

Coeff. sismico Kh 0.097

Indice di rigidezza critico Ir_{crit} 131.394

Indice di rigidezza Ir 79.580

Azione verticale sollecitante V 537526 kg

Azione orizzontale sollecitante H 28306 kg

Eccentricità lungo B eb 0.06 m

Eccentricità lungo L el 0.02 m

Carico limite verticale di calcolo Q_{lim} 10.84 kg/cmq

Carico limite verticale di progetto Qd 4.71 kg/cmq

Coefficiente di sicurezza g_v 2.300

Carico limite orizzontale di calcolo H_{lim} 310341 kg

Carico limite orizzontale di progetto Hd 282128 kg

Coefficiente di sicurezza g_h 1.100

V=537526 kg £ Vd=17645689 kg **VERIFICATO**

H=28306 kg £ Hd=282128 kg **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi.

N°	H	Eed	g	Imp.
	m	kg/cmq	t/mc	
1	2.00	80.00	1.75	No
2	5.50	75.00	1.80	No
3	12.00	130.00	1.90	No

Si riportano di seguito i risultati ottenuti.

Profondità fondazione Df 0.50 m

Carico netto q_{eff} 0.00 kg/cmq

Cedimento Immediato (fine) W0f 0 mm

Cedimento Immediato (grossa) W0g 8 mm

Cedimento di consolidazione(fine) Wc 0 mm

Cedimento totale Wt 8 mm

Platea 1-(8+9)-VI-4

Dati della fondazione rettangolare

La falda è assente.

Base B 8.45 m

Lunghezza L 45.00 m

Eccentricità eb 0.18 m

Eccentricità el 0.08 m

Forza Fv 527580 kg

Forza Fh 26556 kg

Parametri geotecnici

D	e	w	f	c	G	g_1	g
m	°	°	°	kg/cmq	kg/cmq	t/mc	t/mc
0.50	0.00	0.00	30.00	0.00	37.51	1.75	1.75

Carico limite

La fondazione data è equivalente a una fondazione rettangolare di dimensioni B=8.08 m ed L=44.84 m. Si riportano di seguito i coefficienti correttivi.

N_q	N_c	N_g
18.401	30.140	22.400
a_q	a_c	a_g
1.000	1.000	1.000
b_q	b_c	b_g
1.000	1.000	1.000
x_q	x_c	x_g
0.909	0.904	0.863
y_q	y_c	y_g
0.808	0.790	0.808
z_q	z_c	z_g
1.104	1.110	0.928
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.921
N'_q	N'_c	N'_g
14.929	23.897	13.352

Di seguito si riporta una sintesi dei valori utilizzati per effettuare la verifica della fondazione.

Coeff. sismico Kh 0.097

Indice di rigidezza critico Ir_{crit} 131.914

Indice di rigidezza Ir 81.755

Azione verticale sollecitante V 527580 kg

Azione orizzontale sollecitante H 26556 kg

Eccentricità lungo B eb 0.18 m

Eccentricità lungo L el 0.08 m

Carico limite verticale di calcolo Q_{lim} 10.75 kg/cmq

Carico limite verticale di progetto Qd 4.67 kg/cmq

Coefficiente di sicurezza g_v 2.300

Carico limite orizzontale di calcolo H_{lim} 304598 kg

Carico limite orizzontale di progetto Hd 276907 kg

Coefficiente di sicurezza g_h 1.100

V=527580 kg £ Vd=16935967 kg **VERIFICATO**

H=26556 kg £ Hd=276907 kg **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi.

N°	H	Eed	g	Imp.
	m	kg/cmq	t/mc	
1	2.00	80.00	1.75	No
2	5.50	75.00	1.80	No

N°	H	Eed	g	Imp.
3	12.00	130.00	1.90	No

Si riportano di seguito i risultati ottenuti.

Profondità fondazione Df 0.50 m
Carico netto q_{eff} 0.00 kg/cmq
Cedimento Immediato (fine) W0f 0 mm
Cedimento Immediato (grossa) W0g 8 mm
Cedimento di consolidazione(fine) Wc 0 mm
Cedimento totale Wt 8 mm

Platea 1-(8+9)-VII-1

Dati della fondazione rettangolare

La falda è assente.
Base B 8.45 m
Lunghezza L 45.00 m
Eccentricità eb 0.02 m
Eccentricità el 0.16 m
Forza Fv 534044 kg
Forza Fh 21981 kg

Parametri geotecnici

D	e	w	f	c	G	g_1	g
m	°	°	°	kg/cmq	kg/cmq	t/mc	t/mc
0.50	0.00	0.00	30.00	0.00	37.51	1.75	1.75

Carico limite

La fondazione data è equivalente a una fondazione rettangolare di dimensioni B=8.40 m ed L=44.68

m. Si riportano di seguito i coefficienti correttivi.

N_q	N_c	N_g
18.401	30.140	22.400
a_q	a_c	a_g
1.000	1.000	1.000
b_q	b_c	b_g
1.000	1.000	1.000
x_q	x_c	x_g
0.926	0.921	0.887
y_q	y_c	y_g
0.798	0.779	0.798
z_q	z_c	z_g
1.109	1.115	0.925
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.921
N'_q	N'_c	N'_g
15.069	24.119	13.508

Di seguito si riporta una sintesi dei valori utilizzati per effettuare la verifica della fondazione.

Coeff. sismico Kh 0.097

Indice di rigidezza critico Ir_{crit} 131.116

Indice di rigidezza Ir 78.977

Azione verticale sollecitante V 534044 kg

Azione orizzontale sollecitante H 21981 kg

Eccentricità lungo B eb 0.02 m

Eccentricità lungo L el 0.16 m

Carico limite verticale di calcolo Q_{lim} 11.25 kg/cmq

Carico limite verticale di progetto Qd 4.89 kg/cmq

Coefficiente di sicurezza g_v 2.300

Carico limite orizzontale di calcolo H_{lim} 308331 kg

Carico limite orizzontale di progetto Hd 280301 kg

Coefficiente di sicurezza g_h 1.100

V=534044 kg £ Vd=18359031 kg **VERIFICATO**

H=21981 kg £ Hd=280301 kg **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi.

N°	H	Eed	g	Imp.
	m	kg/cmq	t/mc	
1	2.00	80.00	1.75	No
2	5.50	75.00	1.80	No
3	12.00	130.00	1.90	No

Si riportano di seguito i risultati ottenuti.

Profondità fondazione Df 0.50 m

Carico netto q_{eff} 0.00 kg/cmq

Cedimento Immediato (fine) W0f 0 mm

Cedimento Immediato (grossa) W0g 8 mm

Cedimento di consolidazione(fine) Wc 0 mm

Cedimento totale Wt 8 mm

Platea 1-(8+9)-VII-2

Dati della fondazione rettangolare

La falda è assente.

Base B 8.45 m

Lunghezza L 45.00 m

Eccentricità eb 0.10 m

Eccentricità el 0.18 m

Forza Fv 531062 kg

Forza Fh 19875 kg

Parametri geotecnici

D	e	w	f	c	G	g_1	g
m	°	°	°	kg/cmq	kg/cmq	t/mc	t/mc
0.50	0.00	0.00	30.00	0.00	37.51	1.75	1.75

Carico limite

La fondazione data è equivalente a una fondazione rettangolare di dimensioni B=8.25 m ed L=44.65 m. Si riportano di seguito i coefficienti correttivi.

N_q	N_c	N_g
18.401	30.140	22.400
a_q	a_c	a_g
1.000	1.000	1.000
b_q	b_c	b_g
1.000	1.000	1.000
x_q	x_c	x_g

0.932	0.928	0.897
y_q	y_c	y_g
0.803	0.784	0.803
z_q	z_c	z_g
1.107	1.113	0.926
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.921
N'_q	N'_c	N'_g
15.241	24.420	13.756

Di seguito si riporta una sintesi dei valori utilizzati per effettuare la verifica della fondazione.

Coeff. sismico Kh 0.097

Indice di rigidezza critico Ir_{crit} 131.436

Indice di rigidezza Ir 80.227

Azione verticale sollecitante V 531062 kg

Azione orizzontale sollecitante H 19875 kg

Eccentricità lungo B eb 0.10 m

Eccentricità lungo L el 0.18 m

Carico limite verticale di calcolo Q_{lim} 11.27 kg/cmq

Carico limite verticale di progetto Qd 4.90 kg/cmq

Coefficiente di sicurezza g_v 2.300

Carico limite orizzontale di calcolo H_{lim} 306609 kg

Carico limite orizzontale di progetto Hd 278735 kg

Coefficiente di sicurezza g_h 1.100

V=531062 kg £ Vd=18058857 kg **VERIFICATO**

H=19875 kg £ Hd=278735 kg **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi.

N°	H	Eed	g	Imp.
	m	kg/cmq	t/mc	
1	2.00	80.00	1.75	No
2	5.50	75.00	1.80	No
3	12.00	130.00	1.90	No

Si riportano di seguito i risultati ottenuti.

Profondità fondazione Df 0.50 m

Carico netto q_{eff} 0.00 kg/cmq

Cedimento Immediato (fine) W0f 0 mm

Cedimento Immediato (grossa) W0g 8 mm

Cedimento di consolidazione(fine) Wc 0 mm

Cedimento totale Wt 8 mm

Platea 1-(8+9)-VII-3

Dati della fondazione rettangolare

La falda è assente.

Base B 8.45 m

Lunghezza L 45.00 m

Eccentricità eb 0.02 m

Eccentricità el 0.17 m

Forza Fv 534043 kg

Forza Fh 19875 kg

Parametri geotecnici

D	e	w	f	c	G	g_1	g
m	°	°	°	kg/cmq	kg/cmq	t/mc	t/mc
0.50	0.00	0.00	30.00	0.00	37.51	1.75	1.75

Carico limite

La fondazione data è equivalente a una fondazione rettangolare di dimensioni B=8.40 m ed L=44.65 m. Si riportano di seguito i coefficienti correttivi.

N_q	N_c	N_g
18.401	30.140	22.400
a_q	a_c	a_g
1.000	1.000	1.000
b_q	b_c	b_g
1.000	1.000	1.000
x_q	x_c	x_g
0.933	0.929	0.898
y_q	y_c	y_g
0.798	0.779	0.798
z_q	z_c	z_g
1.109	1.115	0.925
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.921
N'_q	N'_c	N'_g
15.186	24.316	13.666

Di seguito si riporta una sintesi dei valori utilizzati per effettuare la verifica della fondazione.

Coeff. sismico Kh 0.097

Indice di rigidezza critico Ir_{crit} 131.102

Indice di rigidezza Ir 78.977

Azione verticale sollecitante V 534043 kg

Azione orizzontale sollecitante H 19875 kg

Eccentricità lungo B eb 0.02 m

Eccentricità lungo L el 0.17 m

Carico limite verticale di calcolo Q_{lim} 11.37 kg/cmq

Carico limite verticale di progetto Qd 4.95 kg/cmq

Coefficiente di sicurezza g_v 2.300

Carico limite orizzontale di calcolo H_{lim} 308330 kg

Carico limite orizzontale di progetto Hd 280300 kg

Coefficiente di sicurezza g_h 1.100

V=534043 kg £ Vd=18551854 kg **VERIFICATO**

H=19875 kg £ Hd=280300 kg **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi.

N°	H	Eed	g	Imp.
	m	kg/cmq	t/mc	
1	2.00	80.00	1.75	No
2	5.50	75.00	1.80	No

N°	H	Eed	g	Imp.
3	12.00	130.00	1.90	No

Si riportano di seguito i risultati ottenuti.

Profondità fondazione Df 0.50 m
Carico netto q_{eff} 0.00 kg/cmq
Cedimento Immediato (fine) W0f 0 mm
Cedimento Immediato (grossa) W0g 8 mm
Cedimento di consolidazione(fine) Wc 0 mm
Cedimento totale Wt 8 mm

Platea 1-(8+9)-VII-4

Dati della fondazione rettangolare

La falda è assente.
Base B 8.45 m
Lunghezza L 45.00 m
Eccentricità eb 0.10 m
Eccentricità el 0.16 m
Forza Fv 531061 kg
Forza Fh 21981 kg

Parametri geotecnici

D	e	w	f	c	G	g_1	g
m	°	°	°	kg/cmq	kg/cmq	t/mc	t/mc
0.50	0.00	0.00	30.00	0.00	37.51	1.75	1.75

Carico limite

La fondazione data è equivalente a una fondazione rettangolare di dimensioni B=8.25 m ed L=44.68

m. Si riportano di seguito i coefficienti correttivi.

N_q	N_c	N_g
18.401	30.140	22.400
a_q	a_c	a_g
1.000	1.000	1.000
b_q	b_c	b_g
1.000	1.000	1.000
x_q	x_c	x_g
0.925	0.921	0.887
y_q	y_c	y_g
0.803	0.784	0.803
z_q	z_c	z_g
1.107	1.113	0.926
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.921
N'_q	N'_c	N'_g
15.124	24.220	13.595

Di seguito si riporta una sintesi dei valori utilizzati per effettuare la verifica della fondazione.

Coeff. sismico Kh 0.097

Indice di rigidezza critico Ir_{crit} 131.450

Indice di rigidezza Ir 80.227

Azione verticale sollecitante V 531061 kg

Azione orizzontale sollecitante H 21981 kg

Eccentricità lungo B eb 0.10 m

Eccentricità lungo L el 0.16 m

Carico limite verticale di calcolo Q_{lim} 11.14 kg/cmq

Carico limite verticale di progetto Qd 4.84 kg/cmq

Coefficiente di sicurezza g_v 2.300

Carico limite orizzontale di calcolo H_{lim} 306608 kg

Carico limite orizzontale di progetto Hd 278735 kg

Coefficiente di sicurezza g_h 1.100

V=531061 kg £ Vd=17869691 kg **VERIFICATO**

H=21981 kg £ Hd=278735 kg **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi.

N°	H	Eed	g	Imp.
	m	kg/cmq	t/mc	
1	2.00	80.00	1.75	No
2	5.50	75.00	1.80	No
3	12.00	130.00	1.90	No

Si riportano di seguito i risultati ottenuti.

Profondità fondazione Df 0.50 m

Carico netto q_{eff} 0.00 kg/cmq

Cedimento Immediato (fine) W0f 0 mm

Cedimento Immediato (grossa) W0g 8 mm

Cedimento di consolidazione(fine) Wc 0 mm

Cedimento totale Wt 8 mm

Platea 1-(8+9)-VIII-1

Dati della fondazione rettangolare

La falda è assente.

Base B 8.45 m

Lunghezza L 45.00 m

Eccentricità eb 0.06 m

Eccentricità el 0.02 m

Forza Fv 537523 kg

Forza Fh 28081 kg

Parametri geotecnici

D	e	w	f	c	G	g_1	g
m	°	°	°	kg/cmq	kg/cmq	t/mc	t/mc
0.50	0.00	0.00	30.00	0.00	37.51	1.75	1.75

Carico limite

La fondazione data è equivalente a una fondazione rettangolare di dimensioni B=8.33 m ed L=44.96 m. Si riportano di seguito i coefficienti correttivi.

N_q	N_c	N_g
18.401	30.140	22.400
a_q	a_c	a_g
1.000	1.000	1.000
b_q	b_c	b_g
1.000	1.000	1.000
x_q	x_c	x_g

0.906	0.900	0.858
y_q	y_c	y_g
0.800	0.781	0.800
z_q	z_c	z_g
1.107	1.113	0.926
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.921
N'_q	N'_c	N'_g
14.764	23.603	13.115

Di seguito si riporta una sintesi dei valori utilizzati per effettuare la verifica della fondazione.

Coeff. sismico Kh 0.097

Indice di rigidezza critico Ir_{crit} 131.394

Indice di rigidezza Ir 79.580

Azione verticale sollecitante V 537523 kg

Azione orizzontale sollecitante H 28081 kg

Eccentricità lungo B eb 0.06 m

Eccentricità lungo L el 0.02 m

Carico limite verticale di calcolo Q_{lim} 10.85 kg/cmq

Carico limite verticale di progetto Qd 4.72 kg/cmq

Coefficiente di sicurezza g_v 2.300

Carico limite orizzontale di calcolo H_{lim} 310339 kg

Carico limite orizzontale di progetto Hd 282126 kg

Coefficiente di sicurezza g_h 1.100

V=537523 kg £ Vd=17666494 kg **VERIFICATO**

H=28081 kg £ Hd=282126 kg **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi.

N°	H	Eed	g	Imp.
	m	kg/cmq	t/mc	
1	2.00	80.00	1.75	No
2	5.50	75.00	1.80	No
3	12.00	130.00	1.90	No

Si riportano di seguito i risultati ottenuti.

Profondità fondazione Df 0.50 m

Carico netto q_{eff} 0.00 kg/cmq

Cedimento Immediato (fine) W0f 0 mm

Cedimento Immediato (grossa) W0g 8 mm

Cedimento di consolidazione(fine) Wc 0 mm

Cedimento totale Wt 8 mm

Platea 1-(8+9)-VIII-2

Dati della fondazione rettangolare

La falda è assente.

Base B 8.45 m

Lunghezza L 45.00 m

Eccentricità eb 0.18 m

Eccentricità el 0.08 m

Forza Fv 527583 kg

Forza Fh 26465 kg

Parametri geotecnici

D	e	w	f	c	G	g_1	g
m	°	°	°	kg/cmq	kg/cmq	t/mc	t/mc
0.50	0.00	0.00	30.00	0.00	37.51	1.75	1.75

Carico limite

La fondazione data è equivalente a una fondazione rettangolare di dimensioni B=8.08 m ed L=44.84 m. Si riportano di seguito i coefficienti correttivi.

N_q	N_c	N_g
18.401	30.140	22.400
a_q	a_c	a_g
1.000	1.000	1.000
b_q	b_c	b_g
1.000	1.000	1.000
x_q	x_c	x_g
0.909	0.904	0.864
y_q	y_c	y_g
0.808	0.790	0.808
z_q	z_c	z_g
1.104	1.110	0.928
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.921
N'_q	N'_c	N'_g
14.934	23.906	13.359

Di seguito si riporta una sintesi dei valori utilizzati per effettuare la verifica della fondazione.

Coeff. sismico Kh 0.097

Indice di rigidezza critico Ir_{crit} 131.914

Indice di rigidezza Ir 81.755

Azione verticale sollecitante V 527583 kg

Azione orizzontale sollecitante H 26465 kg

Eccentricità lungo B eb 0.18 m

Eccentricità lungo L el 0.08 m

Carico limite verticale di calcolo Q_{lim} 10.75 kg/cmq

Carico limite verticale di progetto Qd 4.68 kg/cmq

Coefficiente di sicurezza g_v 2.300

Carico limite orizzontale di calcolo H_{lim} 304600 kg

Carico limite orizzontale di progetto Hd 276909 kg

Coefficiente di sicurezza g_h 1.100

V=527583 kg £ Vd=16944553 kg **VERIFICATO**

H=26465 kg £ Hd=276909 kg **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi.

N°	H	Eed	g	Imp.
	m	kg/cmq	t/mc	
1	2.00	80.00	1.75	No
2	5.50	75.00	1.80	No

N°	H	Eed	g	Imp.
3	12.00	130.00	1.90	No

Si riportano di seguito i risultati ottenuti.

Profondità fondazione Df 0.50 m
Carico netto q_{eff} 0.00 kg/cmq
Cedimento Immediato (fine) W0f 0 mm
Cedimento Immediato (grossa) W0g 8 mm
Cedimento di consolidazione(fine) Wc 0 mm
Cedimento totale Wt 8 mm

Platea 1-(8+9)-VIII-3

Dati della fondazione rettangolare

La falda è assente.
Base B 8.45 m
Lunghezza L 45.00 m
Eccentricità eb 0.06 m
Eccentricità el 0.08 m
Forza Fv 537522 kg
Forza Fh 26465 kg

Parametri geotecnici

D	e	w	f	c	G	g_1	g
m	°	°	°	kg/cmq	kg/cmq	t/mc	t/mc
0.50	0.00	0.00	30.00	0.00	37.51	1.75	1.75

Carico limite

La fondazione data è equivalente a una fondazione rettangolare di dimensioni B=8.33 m ed L=44.85

m. Si riportano di seguito i coefficienti correttivi.

N_q	N_c	N_g
18.401	30.140	22.400
a_q	a_c	a_g
1.000	1.000	1.000
b_q	b_c	b_g
1.000	1.000	1.000
x_q	x_c	x_g
0.911	0.906	0.866
y_q	y_c	y_g
0.800	0.781	0.800
z_q	z_c	z_g
1.107	1.113	0.926
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.921
N'_q	N'_c	N'_g
14.856	23.760	13.233

Di seguito si riporta una sintesi dei valori utilizzati per effettuare la verifica della fondazione.

Coeff. sismico Kh 0.097

Indice di rigidezza critico Ir_{crit} 131.348

Indice di rigidezza Ir 79.580

Azione verticale sollecitante V 537522 kg

Azione orizzontale sollecitante H 26465 kg

Eccentricità lungo B eb 0.06 m

Eccentricità lungo L el 0.08 m

Carico limite verticale di calcolo Q_{lim} 10.95 kg/cmq

Carico limite verticale di progetto Qd 4.76 kg/cmq

Coefficiente di sicurezza g_v 2.300

Carico limite orizzontale di calcolo H_{lim} 310339 kg

Carico limite orizzontale di progetto Hd 282126 kg

Coefficiente di sicurezza g_h 1.100

V=537522 kg £ Vd=17777205 kg **VERIFICATO**

H=26465 kg £ Hd=282126 kg **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi.

N°	H	Eed	g	Imp.
	m	kg/cmq	t/mc	
1	2.00	80.00	1.75	No
2	5.50	75.00	1.80	No
3	12.00	130.00	1.90	No

Si riportano di seguito i risultati ottenuti.

Profondità fondazione Df 0.50 m

Carico netto q_{eff} 0.00 kg/cmq

Cedimento Immediato (fine) W0f 0 mm

Cedimento Immediato (grossa) W0g 8 mm

Cedimento di consolidazione(fine) Wc 0 mm

Cedimento totale Wt 8 mm

Platea 1-(8+9)-VIII-4

Dati della fondazione rettangolare

La falda è assente.

Base B 8.45 m

Lunghezza L 45.00 m

Eccentricità eb 0.18 m

Eccentricità el 0.02 m

Forza Fv 527583 kg

Forza Fh 28081 kg

Parametri geotecnici

D	e	w	f	c	G	g_1	g
m	°	°	°	kg/cmq	kg/cmq	t/mc	t/mc
0.50	0.00	0.00	30.00	0.00	37.51	1.75	1.75

Carico limite

La fondazione data è equivalente a una fondazione rettangolare di dimensioni B=8.08 m ed L=44.95 m. Si riportano di seguito i coefficienti correttivi.

N_q	N_c	N_g
18.401	30.140	22.400
a_q	a_c	a_g
1.000	1.000	1.000
b_q	b_c	b_g
1.000	1.000	1.000
x_q	x_c	x_g

0.904	0.898	0.856
y_q	y_c	y_g
0.808	0.790	0.808
z_q	z_c	z_g
1.104	1.110	0.928
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.921
N'_q	N'_c	N'_g
14.839	23.744	13.237

Di seguito si riporta una sintesi dei valori utilizzati per effettuare la verifica della fondazione.

Coeff. sismico Kh 0.097

Indice di rigidezza critico Ir_{crit} 131.960

Indice di rigidezza Ir 81.755

Azione verticale sollecitante V 527583 kg

Azione orizzontale sollecitante H 28081 kg

Eccentricità lungo B eb 0.18 m

Eccentricità lungo L el 0.02 m

Carico limite verticale di calcolo Q_{lim} 10.66 kg/cmq

Carico limite verticale di progetto Qd 4.63 kg/cmq

Coefficiente di sicurezza g_v 2.300

Carico limite orizzontale di calcolo H_{lim} 304600 kg

Carico limite orizzontale di progetto Hd 276909 kg

Coefficiente di sicurezza g_h 1.100

V=527583 kg £ Vd=16836887 kg **VERIFICATO**

H=28081 kg £ Hd=276909 kg **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi.

N°	H	Eed	g	Imp.
	m	kg/cmq	t/mc	
1	2.00	80.00	1.75	No
2	5.50	75.00	1.80	No
3	12.00	130.00	1.90	No

Si riportano di seguito i risultati ottenuti.

Profondità fondazione Df 0.50 m

Carico netto q_{eff} 0.00 kg/cmq

Cedimento Immediato (fine) W0f 0 mm

Cedimento Immediato (grossa) W0g 8 mm

Cedimento di consolidazione(fine) Wc 0 mm

Cedimento totale Wt 8 mm

Riepilogo risultati del calcolo

Elm.	Combinazione	V	Vd	CsV (>2.30)	H	Hd	CsH (>1.10)	Qd	qe	W
		kg	kg		kg	kg		kg/cmq	kg/cmq	mm
1	2	726957	21126369	66.84	14553	381553	28.84	5.59	0.10	16
	3	745423	2052999	63.35	24255	39124	17.74	5.41	0.11	17

Elm.	Combinazione	V	Vd	CsV (>2.30)	H	Hd	CsH (>1.10)	Qd	qe	W
			6			6				
	4	662463	19155750	66.51	24255	347703	15.77	5.24	0.09	14
	5	731646	21092097	66.31	14553	384015	29.03	5.59	0.10	16
	(6+7)-I-1	534045	18627235	80.22	19233	280301	16.03	4.96	0.05	8
	(6+7)-I-2	531061	17910633	77.57	21678	278735	14.14	4.85	0.05	8
	(6+7)-I-3	534045	18400419	79.25	21678	280301	14.22	4.90	0.05	8
	(6+7)-I-4	531061	18132356	78.53	19233	278735	15.94	4.92	0.05	8
	(6+7)-II-1	537526	17778542	76.07	26484	282128	11.72	4.76	0.05	8
	(6+7)-II-2	527580	16819478	73.33	28310	276908	10.76	4.63	0.05	8
	(6+7)-II-3	537526	17648715	75.52	28310	282128	10.96	4.71	0.05	8
	(6+7)-II-4	527580	16945890	73.88	26484	276908	11.50	4.67	0.05	8
	(6+7)-III-1	534044	18426076	79.36	21417	280300	14.40	4.91	0.05	8
	(6+7)-III-2	531062	18108573	78.43	19482	278735	15.74	4.91	0.05	8
	(6+7)-III-3	534044	18602567	80.12	19482	280300	15.83	4.96	0.05	8
	(6+7)-III-4	531062	17935286	77.68	21417	278735	14.32	4.86	0.05	8
	(6+7)-IV-1	537523	1768046	75.65	27969	28212	11.10	4.72	0.05	8

Elm.	Combinazione	V	Vd	CsV (>2.30)	H	Hd	CsH (>1.10)	Qd	qe	W
			4			6				
	(6+7)-IV-2	527583	16943191	73.86	26515	276909	11.49	4.67	0.05	8
	(6+7)-IV-3	537523	17775812	76.06	26515	282126	11.70	4.76	0.05	8
	(6+7)-IV-4	527583	16850468	73.46	27969	276909	10.89	4.64	0.05	8
	(6+7)-V-1	534045	18559702	79.93	19796	280301	15.58	4.95	0.05	8
	(6+7)-V-2	531061	17859700	77.35	22088	278735	13.88	4.84	0.05	8
	(6+7)-V-3	534044	18348461	79.02	22088	280300	13.96	4.89	0.05	8
	(6+7)-V-4	531060	18066281	78.24	19796	278734	15.49	4.90	0.05	8
	(6+7)-VI-1	537526	17768335	76.03	26556	282128	11.69	4.76	0.05	8
	(6+7)-VI-2	527580	16816544	73.31	28306	276908	10.76	4.63	0.05	8
	(6+7)-VI-3	537526	17645689	75.50	28306	282128	10.96	4.71	0.05	8
	(6+7)-VI-4	527580	16935967	73.83	26556	276907	11.47	4.67	0.05	8
	(6+7)-VII-1	534044	18359031	79.07	21981	280301	14.03	4.89	0.05	8
	(6+7)-VII-2	531062	18058857	78.21	19875	278735	15.43	4.90	0.05	8
	(6+7)-VII-3	534043	18551854	79.90	19875	280300	15.51	4.95	0.05	8
	(6+7)-VII-4	531061	1786969	77.39	21981	27873	13.95	4.84	0.05	8

Elm.	Combinazione	V	Vd	CsV (>2.30)	H	Hd	CsH (>1.10)	Qd	qe	W
			1			5				
	(6+7)-VIII-1	537523	17666494	75.59	28081	282126	11.05	4.72	0.05	8
	(6+7)-VIII-2	527583	16944553	73.87	26465	276909	11.51	4.68	0.05	8
	(6+7)-VIII-3	537522	17777205	76.07	26465	282126	11.73	4.76	0.05	8
	(6+7)-VIII-4	527583	16836887	73.40	28081	276909	10.85	4.63	0.05	8
	(8+9)-I-1	534045	18627235	80.22	19233	280301	16.03	4.96	0.05	8
	(8+9)-I-2	531061	17910633	77.57	21678	278735	14.14	4.85	0.05	8
	(8+9)-I-3	534045	18400419	79.25	21678	280301	14.22	4.90	0.05	8
	(8+9)-I-4	531061	18132356	78.53	19233	278735	15.94	4.92	0.05	8
	(8+9)-II-1	537526	17778542	76.07	26484	282128	11.72	4.76	0.05	8
	(8+9)-II-2	527580	16819478	73.33	28310	276908	10.76	4.63	0.05	8
	(8+9)-II-3	537526	17648715	75.52	28310	282128	10.96	4.71	0.05	8
	(8+9)-II-4	527580	16945890	73.88	26484	276908	11.50	4.67	0.05	8
	(8+9)-III-1	534044	18426076	79.36	21417	280300	14.40	4.91	0.05	8
	(8+9)-III-2	531062	18108573	78.43	19482	278735	15.74	4.91	0.05	8
	(8+9)-III-3	534044	1860256	80.12	19482	28030	15.83	4.96	0.05	8

Elm.	Combinazione	V	Vd	CsV (>2.30)	H	Hd	CsH (>1.10)	Qd	qe	W
			7			0				
	(8+9)-III-4	531062	17935286	77.68	21417	278735	14.32	4.86	0.05	8
	(8+9)-IV-1	537523	17680464	75.65	27969	282126	11.10	4.72	0.05	8
	(8+9)-IV-2	527583	16943191	73.86	26515	276909	11.49	4.67	0.05	8
	(8+9)-IV-3	537523	17775812	76.06	26515	282126	11.70	4.76	0.05	8
	(8+9)-IV-4	527583	16850468	73.46	27969	276909	10.89	4.64	0.05	8
	(8+9)-V-1	534045	18559702	79.93	19796	280301	15.58	4.95	0.05	8
	(8+9)-V-2	531061	17859700	77.35	22088	278735	13.88	4.84	0.05	8
	(8+9)-V-3	534044	18348461	79.02	22088	280300	13.96	4.89	0.05	8
	(8+9)-V-4	531060	18066281	78.24	19796	278734	15.49	4.90	0.05	8
	(8+9)-VI-1	537526	17768335	76.03	26556	282128	11.69	4.76	0.05	8
	(8+9)-VI-2	527580	16816544	73.31	28306	276908	10.76	4.63	0.05	8
	(8+9)-VI-3	537526	17645689	75.50	28306	282128	10.96	4.71	0.05	8
	(8+9)-VI-4	527580	16935967	73.83	26556	276907	11.47	4.67	0.05	8
	(8+9)-VII-1	534044	18359031	79.07	21981	280301	14.03	4.89	0.05	8
	(8+9)-VII-2	531062	1805885	78.21	19875	27873	15.43	4.90	0.05	8

Elm.	Combinazione	V	Vd	CsV (>2.30)	H	Hd	CsH (>1.10)	Qd	qe	W
			7			5				
	(8+9)-VII-3	534043	18551854	79.90	19875	280300	15.51	4.95	0.05	8
	(8+9)-VII-4	531061	17869691	77.39	21981	278735	13.95	4.84	0.05	8
	(8+9)-VIII-1	537523	17666494	75.59	28081	282126	11.05	4.72	0.05	8
	(8+9)-VIII-2	527583	16944553	73.87	26465	276909	11.51	4.68	0.05	8
	(8+9)-VIII-3	537522	17777205	76.07	26465	282126	11.73	4.76	0.05	8
	(8+9)-VIII-4	527583	16836887	73.40	28081	276909	10.85	4.63	0.05	8
Minimi coeff. sic.										
1	3			63.35						
1	(6+7)-II-2						10.76			

Wmax=17 mm

Wmin=8 mm

Verifica a scorrimento globale delle fondazione

Combinazione Combinazione di verifica

N Sforzo normale

Hd Azione orizzontale depurata dalle azioni assorbite da pali e plinti su pali

R Resistenza allo scorrimento R=A*c+N*tg(f)

CS R/Hd

CSd Coefficiente di sicurezza di progetto

Area delle strutture di fondazione a contatto con il terreno **A=380.2500 m²**

Combinazione	N	Hd	R	CS.	CSd	ver
	kg	kg	kg			
2	726957	14553	419709	28.84	1.10	Si
3	745423	24255	430370	17.74	1.10	Si
4	662463	24255	382473	15.77	1.10	Si
5	731646	14553	422416	29.03	1.10	Si
(6+7)-I-1	534045	19233	308331	16.03	1.10	Si
(6+7)-I-2	531061	21678	306608	14.14	1.10	Si
(6+7)-I-3	534045	21678	308331	14.22	1.10	Si
(6+7)-I-4	531061	19233	306608	15.94	1.10	Si
(6+7)-II-1	537526	26484	310341	11.72	1.10	Si
(6+7)-II-2	527580	28310	304598	10.76	1.10	Si
(6+7)-II-3	537526	28310	310341	10.96	1.10	Si
(6+7)-II-4	527580	26484	304598	11.50	1.10	Si
(6+7)-III-1	534044	21417	308330	14.40	1.10	Si
(6+7)-III-2	531062	19482	306609	15.74	1.10	Si
(6+7)-III-3	534044	19482	308330	15.83	1.10	Si
(6+7)-III-4	531062	21417	306609	14.32	1.10	Si
(6+7)-IV-1	537523	27969	310339	11.10	1.10	Si
(6+7)-IV-2	527583	26515	304600	11.49	1.10	Si
(6+7)-IV-3	537523	26515	310339	11.70	1.10	Si
(6+7)-IV-4	527583	27969	304600	10.89	1.10	Si
(6+7)-V-1	534045	19796	308331	15.58	1.10	Si
(6+7)-V-2	531061	22088	306608	13.88	1.10	Si
(6+7)-V-3	534044	22088	308330	13.96	1.10	Si

Combinazione	N	Hd	R	CS.	CSd	ver
(6+7)-V-4	531060	19796	306608	15.49	1.10	Si
(6+7)-VI-1	537526	26556	310341	11.69	1.10	Si
(6+7)-VI-2	527580	28306	304598	10.76	1.10	Si
(6+7)-VI-3	537526	28306	310341	10.96	1.10	Si
(6+7)-VI-4	527580	26556	304598	11.47	1.10	Si
(6+7)-VII-1	534044	21981	308331	14.03	1.10	Si
(6+7)-VII-2	531062	19875	306609	15.43	1.10	Si
(6+7)-VII-3	534043	19875	308330	15.51	1.10	Si
(6+7)-VII-4	531061	21981	306608	13.95	1.10	Si
(6+7)-VIII-1	537523	28081	310339	11.05	1.10	Si
(6+7)-VIII-2	527583	26465	304600	11.51	1.10	Si
(6+7)-VIII-3	537522	26465	310339	11.73	1.10	Si
(6+7)-VIII-4	527583	28081	304600	10.85	1.10	Si
(8+9)-I-1	534045	19233	308331	16.03	1.10	Si
(8+9)-I-2	531061	21678	306608	14.14	1.10	Si
(8+9)-I-3	534045	21678	308331	14.22	1.10	Si
(8+9)-I-4	531061	19233	306608	15.94	1.10	Si
(8+9)-II-1	537526	26484	310341	11.72	1.10	Si
(8+9)-II-2	527580	28310	304598	10.76	1.10	Si
(8+9)-II-3	537526	28310	310341	10.96	1.10	Si
(8+9)-II-4	527580	26484	304598	11.50	1.10	Si
(8+9)-III-1	534044	21417	308330	14.40	1.10	Si
(8+9)-III-2	531062	19482	306609	15.74	1.10	Si
(8+9)-III-3	534044	19482	308330	15.83	1.10	Si

Combinazione	N	Hd	R	CS.	CSd	ver
(8+9)-III-4	531062	21417	306609	14.32	1.10	Si
(8+9)-IV-1	537523	27969	310339	11.10	1.10	Si
(8+9)-IV-2	527583	26515	304600	11.49	1.10	Si
(8+9)-IV-3	537523	26515	310339	11.70	1.10	Si
(8+9)-IV-4	527583	27969	304600	10.89	1.10	Si
(8+9)-V-1	534045	19796	308331	15.58	1.10	Si
(8+9)-V-2	531061	22088	306608	13.88	1.10	Si
(8+9)-V-3	534044	22088	308330	13.96	1.10	Si
(8+9)-V-4	531060	19796	306608	15.49	1.10	Si
(8+9)-VI-1	537526	26556	310341	11.69	1.10	Si
(8+9)-VI-2	527580	28306	304598	10.76	1.10	Si
(8+9)-VI-3	537526	28306	310341	10.96	1.10	Si
(8+9)-VI-4	527580	26556	304598	11.47	1.10	Si
(8+9)-VII-1	534044	21981	308331	14.03	1.10	Si
(8+9)-VII-2	531062	19875	306609	15.43	1.10	Si
(8+9)-VII-3	534043	19875	308330	15.51	1.10	Si
(8+9)-VII-4	531061	21981	306608	13.95	1.10	Si
(8+9)-VIII-1	537523	28081	310339	11.05	1.10	Si
(8+9)-VIII-2	527583	26465	304600	11.51	1.10	Si
(8+9)-VIII-3	537522	26465	310339	11.73	1.10	Si
(8+9)-VIII-4	527583	28081	304600	10.85	1.10	Si

13 VALIDAZIONE DEI PROGRAMMI DI CALCOLO

13.1 Tipo di analisi svolta

L'analisi strutturale e le verifiche sono condotte con l'ausilio di più codici di calcolo automatico. La verifica della sicurezza degli elementi strutturali è stata valutata con i metodi della scienza delle costruzioni.

13.2 Origine e caratteristiche dei codici di calcolo

- **IPERSPACE MAX 3.0.1 - programma di calcolo ad elementi finiti**

Autori:	dott. ing. Dario PICA prof. ing. Paolo BISEGNA dott. ing. Donato Sista
Produzione e distribuzione	**SOFT.LAB srl** **via Borgo II - 82030 PONTE (BN)** tel. ++39 (824) 874392 fax ++39 (824) 874431 internet: **http://www.soft.lab.it** e.mail: **info@soft.lab.it**
Sigla:	**IperSpaceBIM 3.0.1**
Licenza n.	**Concesso in licenza a VOCI ANDREA codice utente C0076577**

13.3 Affidabilità dei codici di calcolo

Un attento esame preliminare della documentazione a corredo dei software ha consentito di valutarne l'affidabilità. La documentazione fornita dai produttori dei software contiene un'esauriente descrizione delle basi teoriche, degli algoritmi impiegati e l'individuazione dei campi d'impiego. L'affidabilità e la robustezza dei codici di calcolo sono garantite attraverso un numero significativo di casi prova in cui i risultati dell'analisi numerica sono stati confrontati con soluzioni teoriche.

13.4 Modalità di presentazione dei risultati

La relazione di calcolo strutturale presenta i dati di calcolo tale da garantirne la leggibilità, la corretta interpretazione e la riproducibilità. La relazione di calcolo illustra in modo esaustivo i dati in ingresso ed i risultati delle analisi in forma tabellare.

13.5 Informazioni generali sull'elaborazione

I software prevedono una serie di controlli automatici che consentono l'individuazione di errori di modellazione, di non rispetto di limitazioni geometriche e di armatura e di presenza di elementi non

verificati. Il codice di calcolo consente di visualizzare e controllare, sia in forma grafica che tabellare, i dati del modello strutturale, in modo da avere una visione consapevole del comportamento corretto del modello strutturale.

Informazioni dell'elaborazione

Il calcolo automatico è stato eseguito su un elaboratore con le seguenti caratteristiche:

Tipo:	GenuineIntel - 13th Gen Intel(R) Core(TM) i7-13700
Capacità di memoria:	16072 MB
Unità di memoria di massa:	Disco C 473.91 GB
Unità periferiche:	
Sistema operativo e sua versione:	Windows 10 (Build :22631)

La valutazione della correttezza dei dati in ingresso e dell'accuratezza dei risultati è stata effettuata sia mediante le visualizzazioni grafiche del post processore, sia mediante il controllo dei tabulati numerici. La verifica che la soluzione ottenuta non sia viziata da errori di tipo numerico, legati all'algoritmo risolutivo e alle caratteristiche dell'elaboratore, è stata effettuata considerando che il numero di cifre significative utilizzate nei procedimenti numerici è 16, e che all'interno della matrice di rigidezza il rapporto tra il pivot massimo e minimo è: 8.935862e+03. Tale valore è accettabile quando risulta minore di 10 elevato al numero di cifre significative. Nel caso dell'elaborazione in oggetto si ha:

$$Max/Min=8.935862e+03<1.000000e+16$$

Risultati Analisi Statica - Statistiche matrice di rigidezza

Scenario di calcolo: Set_NT_SLV_SLD_A2_(STR/GEO)_2018

Minimo della diagonale	7.728181e+05
Massimo della diagonale	6.905796e+09
Rapporto Max/Min	8.935862e+03
Media della diagonale	1.206043e+09
Densità	1.142593e+01

13.6 Giudizio motivato di accettabilità dei risultati

I risultati delle elaborazioni sono stati sottoposti a controlli dal sottoscritto utente dei software. Sono stati effettuati controlli e verifiche sull'equilibrio tra reazioni vincolari e carichi applicati, comparazioni tra i risultati delle analisi e quelli di valutazioni semplificate. Per ogni elemento strutturale sono riportate le sollecitazioni dimensionanti e le verifiche strutturali eseguite, sia in forma estesa che sintetica. Tale valutazione ha compreso il confronto con i risultati di semplici calcoli, eseguiti con metodi tradizionali. Inoltre sulla base di considerazioni riguardanti gli stati tensionali e deformativi determinati, si è valutata la validità delle scelte operate in sede di schematizzazione e di modellazione della struttura e delle azioni.